DIE KLEINE SPEYERER BASIS, ODER, BEWEISS DASS MAN MIT EINEM **GERINGEN AUFWAND AN** ZEIT, MÜHE UND...

Friedrich Magnus Schwerd







Dig 21d by Google

M. 1.50

Class

University of Chicago Library

BERLIN COLLECTION

MARTIN A. RYERSON

H. H. KOHLSAAT BYRON L. SMITH

CHAS. L. HUTCHINSON C. R. CRANE

II. A. Rust CYRUS H. McCormick A. A. SPRAGUE

C. J. SINGER

A.L.Schaefer's Antiquariat & Bachhandlone MUNCHEN

kleine Speyerer Basis

o d e r

Beweis dass man mit einem geringen Aufwand an Zeit,

Mühe und Kosten durch eine kleine genau gemessene Linie die

Grundlage einer grossen Triangulation bestimmen kann,

Friedr. M. Schwerd
Professor der Methematik und Physik am k. Lyzeum zu Speyer.

'Speier,
gedruckt bey Jacob Christian Kolb.

8 2 2.

QB311



Berlin Collection

1065159

Die kleine Speyerer Basis

Die grossen Triangulationen, durch welche entweder die Grösse und Gestalt unserer Erde oder die Entfernungen der Hauptpuncte eines Landes bestimmt werden, beruhen auf Grundlinien, welche mehrere Meilen lang sind und mit der äussersten Genauigkeit gemessen werden.

Die Messung einer solchen Basis kann nur auf einem ebenen und festen Boden vorgenommen werden, sie erfordert einen boebst vollkommenen und sebr dauerbaften Messapparat, ein zablreiches Personale, eine Zeit von 6 bis 8 Wochen und immer günstige Witterung. Die Betrachtung dass alle diese Bedingungen zur Erreichung einer grossen Genauigkeit unerlässlich sind, in der Wirklichkeit aber selten sich vereinigt finden, und dass eine grosse Basis-Messung zu den mübevollsten Arbeiten des practischen Geometers gehört und mit einem sehr bedeutenden Kostenaufwand verbunden ist, hewog mich zu der Untersuchung, ob es nicht möglich märe, aus einer kleinen Basis von etwa 3000 Fuss, welche sehr leicht unter den günstigsten Umständen, in menigen Tagen, mit geringen Kosten, selbst mehrmal gemessen werden kann, eine etwa 20mal grössere eben so genau trigonometrisch zu bestimmen, als eine umnittelbare Messung die letztere geben murde. Da von der Genauigkeit, mit welcher die Winkel eines Dreieck - Netzes gemessen werden können, das Gelingen einer solchen Unternehmung abhängt, und von der hohen Vollkommenheit der neuern Repetitons-Theodolithe erwartet werden kann, was früher unmöglich schien, so zweilfelte ich nicht an einem erwünschten Resultate. Ich fingirte mehrere Dreieck-Netze und fand den Einfluss eines Fehlers von einer Sekunde in den Winkeln der Dreiecke

auf die zu bestimmende Linie so gering dass ich mich zur wirklichen Ausführung einer ähnlichen Arbeit entschloss. Die im Herbste des Jahres 1819 von dem k. Stenerrathe Läminle zwischen Speyer und Oggersheim gemessene grosse Basis war mir wegen einer Vergleichung besonders erwünscht; ich suchte daher in der Nähe eine kleine Basis auf und brachte dieselbe durch mehrere Dreiecke mit jener grössern in Verbindung.

Die kleine Basis wurde mit einem hierzu von mir verfertigten Apparat 2mal gemessen, die Triangulation mit dem astronomischen Repetitions-Theodolithen unsers Lyzeums ausgeführt.

Fig. 7. Taf. II. stellt das ganze Netz in einem 75000mal kleinern Massstab vor. AB ist die kleine Basis zwischen dem Speyerer Dom D und dem Heiligensteiner Kirchthurme II. Die Entfernung der beiden Puncte D und II wurde durch 5 verschiedene Netze bestimmt, nämlich

1º durch ABD, ABN und DNH

2° ,, ABC, ACW, WBD und WBH

3° , ABE , AEW , WBD und WBH

Die heiden letzten Netze sollten dem ersten Hauptnetze zur Prüfinsdienen. Die Entfernung DM des Doms von der Mannheimer Sternwarte erhielt ich durch die Dreiecke HDI und DIM, in welchen die Diagonale HM eine Prüfingslinie abgab, aus DM wurde mit Hülfe des Dreiecks DMOdie von Lämmle gemessene grosse Basis DO abgeleitet.

Der Zweck der gegenwärtigen Abhandlung ist, durch die ausführliche Darstellung dieser kleinen Triangulation zu beweisen, dass man mit einem geringen Aufwand an Zeit, Mühe und Kosten durch eine kleine sehr genau gemessene Linie die Grundlage einer grossen Triangulation mit hinlänglicher Zuverlässigkeit bestimmen kann.

Im Iten Abschnitt werde ich den bei der Basis-Messung gebrauchten Apparat beschreiben und die Genauigkeit der einzelnen Theile desselben. untersuchen; der Hte Abschnitt enthält die beiden Messungen und Berechnungen der kleinen Basis; im IIIten werde ich den grössten wahrscheinliehen Fehler der beiden Messungen aus den Unvollkommenheiten des Apparates ableiten; im IVten die Unvollkommenheiten des Repetitions-Theodolithen untersuchen, die Art, nach welcher die Winkel gemessen worden, angeben, die Stationspuncte und Signale beschreiben und alle Originalbeobachtungen so aufführen, wie sie in dem Winkeljournal niedergeschrieben sind. Der Vte Abschnitt enthält die Bessimmung der Excentricitäten und die Reduction auf das Centrum der Stationen; der VIte die Correction der Winkel und die Berechnung der Dreieck-Netze. Im VIIten Abschnitt werde ich den wahrscheinlichen Fehler der grössern trigonometrisch bestimmten Linien untersuchen und die Wahrheit der oben ausgesprochenen Behauptung ausser Zweifel setzen; im letzten Abschnitt werde ich die Bestimmung des absoluten Werthes der Messstangen vornehmen und die von Lämmle angegebene Länge der Linie DO mit meinem Resultate zusammenhalten.

I. ABSCHNITT.

Beschreibung des Messapparates.

Unter allen mir bekannten Messapparaten glaube ich dem Münelmer, welcher zur Messung der grossen Speyerer und Nürnberger Basis gebraucht wurde, den Vorzug geben zu müssen. Die Construction desselben ist sehr einfach, gewährt eine grosse Genauigkeit und lässt eine sehr schnelle Behandlung zu. Ich verfertigte daher nach diesem Muster fünf eiserne Messstangen von 4 Meter Länge und versah eine jede mit einem Thermometer. Einen stählernen Keil zur Messung kleiner Zwischenräume hatte ich schon früher verfertigt. Mit Hülfe eines Comparateurs bestimste ich die Ausdehnung des Eisens der Stangen und ihre relative Länge. Zur Messung der Inelination diente ein Niveau, welches durch Unterschieben des gedachten Keils horizontal gestellt wurde.

Da von der Vollkommenheit der Werkzeuge die Genauigkeit einer Messung hauptsächlich abhängt, so sehe ich mich genöthigt, die einzelnen Theile des Messapparates zu beschreiben und die Grenze ihrer Fehler zu bestimmen.

A. Beschreibung der Messstangen.

Die eisernen Stangen ab Tab. I. Fig. 1 und Fig. 5 sind 4kantig o^mot dick und 4 Met. lang, die beiden Enden sind von federhartem Stahl mit abgerundet keilßermiger Kante, die eine Kante ist vertikal, die andere horizontal, beide sind auf der Verbindungslinie ihrer Mittelpunkte oder der Achse der Stange senkrecht. Jede dieser eisernen Stangen liegt in einem hölzernen Gehäusse pars, aus welchem nur die stählernen Kanten o^moz weit hervorragen. Um das Verziehen so viel als möglich zu verhindern wurde das Holz von derselben Diehle mit entgegengesetzten Fasern zusammen geleimt. Zur Verminderung der Biegung wurde jedes Gehäusse unten

mit einer Strebe rs versehen und während dasselbe an beiden Enden auflag oben gerade abgehobelt, wodurch auch die noch übrigbleibende Biegung unwirksam gemacht wurde.

Die eisernen Stangen sind olingefähr in der Mitte der Gehäusse festgeklemmt und können sich nach beiden Enden hin frey ausdehnen. om I von der Mitte liegt die Kugel k Fig. 3 des Quecksilberthermometers kl auf einem daselbst durchbrochenen Brettchen. Ueber der Scale ist der Deckel des Gehäusses durchbrochen und mit einer Glasscheibe mn versehen, welche vor und nach Ablesung des Thermometers mit einem Brettchen pg bedeckt wird. Mitten auf dem Gehäusse ruht das Zylinder-Niveau abed Fig. 4. auf zwey Blättchen Messing s's'; durch die zwey Oeffmungen des messingenen Lineals ab gehen zwey Stifte ff, welche dem Niveau nur eine vertikale Bewegung erlauben, lose hindurch. Wenn der Inclinations-Winkel gemessen werden soll, so wird der geom. Keil Fig. 2 auf der niedrigen Seite zwischen a und s' oder b und s' so weit eingeschoben bis das Niveau horizontal steht; aus der entsprechenden Ordinate des Keils und der Länge des Lineals des Niveaus wird alsdann jener Winkel oder die Reduction der Stange auf den Horizont bestimmt. pg sind zwei Visir-Stifte, auf den beiden Enden der Gehäusse, vertikal über der Achse der eisernen Stangen errichtet.

B. Beschreibung und Bestimmung des geometrischen Keils.

Der geom. Keil ist durch Fig. 2 in seiner natürlichen Grösse vorgestellt. Dem weichen Stahle wurde vorläufig seine Form gegeben und in die obere Fläche 46 parallele gleichweit von einander entfernte Ordinaten eingeleilt, alsdann wurde derselbe gehärtet und auf einer ebenen Metallscheibe so lange auf beiden Seiten abgeschliffen bis er zwischen zwei horizontal gestellten parallelen Stahlzylindern vertikal hing und diese Lage

beim Umwenden beihehielt. Hierdurch versicherte ich mich dass der Keil an seiner obern Fläche sich nicht tiefer einschieben lässt, oder nicht dicker ist, als an seiner untern.

Die Werthe der Ordinaten des geom. Keils suchte ich durch eine Vergleichung mit dem Münchner Keile zu erhalten; bei dieser Vergleichung fand sich aber dass letzterer an seiner untern Fläche um å des Zwischenraums der Ordinaten tiefer eindrang als an der obern. Da dieser Fehler Herrn Lämmle vorher unbekannt und auch in den auf jenen Keil sich beziehenden Tabellen darüber nichts bemerkt war, so erdachte ich ein Mittel um eine von jenem Keile unabhängige Lestimmung zu erhalten.

Ich machte einen gleichbreiten Streifen Messing, der seiner ganzen Länge nach in eine Leere genau passte, schob dann auch meinen geom. Keil in die Leere und bemerkte die Ordinate, bis zu welcher er eindrang; bei dieser Ordinate war der Keil eben so dick als der Messingstreisen breit war. Um nun die Breite des Messingstreifens zu bestimmen schnitt ich denselben in der Mitte quer durch und legte beide Hälften abwechselnd voreinander auf einen halben Meter hin welcher in Centimeter und an dem einen Ende in Dixmillimeter getheilt war, und zwar so, dass ich mit dem ersten Streifen auf einem gewissen Theilstriche anfing und mit dem letzten auf dem in Dixmillimeter getheilten Centimeter aufhörte; hier konnte ich die Dixmillimeter ablesen und die Zehntel noch ohngefähr schätzen. Damit die Messingstreifen nicht erwärmt wurden gebrauchte ich 4 Zoll lange Nadeln, mit welchen ich dieselben vor einander hinschob und aufdrückte. Auf diese Weise konnte ich durch Wiederholung die Breite des. schmalen Messingstreifens äusserst genau bestimmen, wie folgende Messungen beweisen.

Ordinate	44.4
----------	------

Messung	Temp.	Multipl.	Werth	1 fach	Mittel
1	200	16			o ^m 006414
2	2° ·	23 .	0,14731	0,006.505	0,006407
3	7°	24	o ,15370 o ,15995	0,06404	0,006401
					0.006/013

Die grösste Differenz der einzelnen Messungen vom Mittel ist of 0000007 oder 1875 des Gauzen.

Eben so bestimmte ich vermittelst zweyer andern Streisen Messing die Ordinaten 16,2 und 4,4. Ich erhielt:

Messung	Temp.	Multipl.	Werth	ı fach	Mittel
1 = 1	20°	39 40	om1056 0,1083	o ^m oo2708	} o ^m 002708
2 ·	200	19 1 20 22	0,0514 0,0542 0,0595	0,002705	0 ,002706
	M.S. in	1.			

Die grösste Differenz vom Mittel ist omoooooi oder ite des Ganzen.

Messung	Temp.	Multipl.	Werth	ıfach	Mittel
1	7°	9 13	o ^m 01060 (o ^m co1180	}
		14	0,01660	0,001185	o ^m 001183
2	7°	18		0,001183	3
		19		0,001182	
		20	0,02357	0,001178	5
		21	0,02470	0,001176	
		24	0,02840	0,001183	•
		25	0,02953	0,001181	5د19،00، 0
		Mittel .			0.0011815

Die grösste Differenz vom Mittel ist o 00000015 oder in des Gunzen.

Die Differenz der beiden berechneten Werthe beweist, dass die Abnahme der Ordinaten gegen die Spitze hin geringer wird, und dass folglich die Seitenflächen des Keils bey Ord. 10,0 etwas eingebogen sind, welches ohne Zweifel daher rührt, dass beim Schleifen der Keil in seiner Mitte am stärksten aufgedrückt wurde und das elastische dünne Ende sich in die Höhe bog.

Der wahre Werth der Ord. 10,0 liegt offenbar zwischen den beiden berechneten; nehmen wir daher das Mittel = 0°00189954 als den wahren Werth dieser Ordinate an. Die geringe Differenz zwischen den beiden Werthen von ihrem Mittel nämlich ö°00006 = 1, der ganzen Ordinate zeigt übrigens dass die Biegung sehr unbedeutend ist.

Wiederholung.

Ordinate 44,4 = 0^m0064073
 Ordinate 16,2 = 0,0027070

Ordinate 10,0 = 0.0018993

Ordinate 4,4 = 0,0011815

Wir wollen nun den Keil in 3 Stücke theilen, 1°) von Ord. 44,4 und darüber bis 16,2, 2°) von 16,2 bis 10,0 und 3°) von 10,0 bis 4,4 und darunter. Die Differenz von zwey aufeinander folgenden Ordinaten, welche wir D nennen wollen, ist:

in dem Iten Theile von Ord. 44,4! bis 16,2 D = 0"000131152 also

in dem 2ten Theile von Ord. 16,2 bis 10,0 D = 0°000130242 also ii D = 0°000130242

in dem 3ten Theile von Ord. 10,0 bis 0,0 D = $0^m 000128214$ also \therefore D = $0^m 0000128214$

C. Beschreibung des Comparateurs.

Im Anfange des Monats Oct. 1819 liess ich im Garten unsers Lyzeums an einem bedeckten Platze, der von der Sonne nie beschienen wird, zwey vierkantige Steine MNOP Tab I Fig. 1. in einer Entfernung von 4 Meter einmauern. Jeder Stein ist 1^m6 lang o^m2 dick und ragt mit seinem etwas dünnern Theile o^m22 über die Erde hervor. Auf diesen Steinen wurden 4 Wochen später zwey starke eiserne Stäbe ef, gh, von o^m15 Länge zur Hälfte mit Bley so eingegossen, dass die zwey abgerundeten Kanten der an diese Stäbe geniedeten stählernen Keile c, d, in einer Entfernung von ohngefähr 4^m004 sich befanden und auf der geraden horizontalen Linie welche ihre Mittelpuncte verbindet senkrecht stunden.

Wenn die Stangen mit einander verglichen werden sollten, wurde eine nach der andern so auf den Comparateur gebracht, dass jedesmal die vertikale Kante der Stange der horizontalen des Comparateurs gegenüber stand und dass an den beiden Enden der Stange noch ein Raum übrig blieb welcher mit dem geom. Keil gemessen wurde. Die Stangen wurden mit den Normalpunkten des Comparateurs nie in Berührung gebracht, weil ich durch mehrere Versuche gefunden hatte, dass in diesem Fall auch bey der delikatesten Behandlung die Normalpunkte zurückgedrückt wurden. Damit die Steine des Comparateurs durch das Auflegen und Richten der Gehäusse nicht in Spannung geriethen, legte ich dem einen Ende des Gehäusses einen eisernen Zylinder n unter, auf dem sich dasselbe leicht bewegen konnte, Während ich dem andern seine richtige Lage gab. Wollte ich eine Stange mehrmal messen, so durste ich dieselbe nur zwischen den Normalpunkten des Comparateurs ein wenig verrücken und den geom. Keil an beiden Enden wieder einschieben. Die Summe der Ordinaten muss alsdann wenn kein Fehler vorgefallen ist, immer dieselbe seyn. Bey der Vergleichung zweyer Stangen ist die Differenz der Summen der Ordinaten gleich der Differenz der Stangen.

Die mit dem geom. Keil gemachten Messungen haben mich gelehrt, dass ich bey wiederholten Beobachtungen selten Differenzen von in D im Ablesen der Ordinaten erhalte. Ich kann daher den wahrscheinlichen Fehler, welcher vom Ablesen herrührt bey dem Mittel aus mehrern Beobachtungen auf in D oder auf omococo65 setzen und diess ist also auch die Genauigkeit meines Comparateurs o.

D. Vergleichung.der Thermometer.

Die 5 Thermometer der Messstangen erhielt ich von Mechanicus Baumann in Stuttgardt, jedes mit dem Gefrier- und Siedpunkte versehen. Die Scalen zeichnete ich selbst so genau als möglich auf dünne mit Papier üherzogene Brettchen, welche, wie oben bemerkt, bey der Thermometer-Kngel durchbrochen waren, damit das Quecksilber desto leichter die Temperatur der eisernen Stangen annehmen konnte.

Diese 5 Thermometer band ich um einen Stab, brachte sie in Quecksilber von einer gewissen Temperatur und las, während ich sie in gleicher
Höhe umdrehend vor mich brachte, die Grade nach und nach auf einem
jeden ab. Eine solche Beobachtung aller 5 Thermometer wiederholte ich
mehrmahl, theils um die Fehler im Ablesen zu vermindern, theils um die
Abnahme der Temperatur des Quecksilbers zu erfahren und die deswegen
erforderliche Correction anbringen zu können.

Aus der am 4ten May 1820 vorgenommenen Vergleichung, ergiebt sich nach angebrachter Correction Wegen Abnahme der Temperatur des Quecksilbers

Stand der Thermometer

					1	Fro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5
aus	3	Reihen			-	9°5	9°5	9°8	997	9°5
,,	2	,,		٠.		10,4	10,5		10,7	10,4
22	3	77				14,4	14,7	15,0	14,75	14,5
	4					20.0	20.15	20.55	20.35	20.0

Die am 31ten July angestellten Beobachtungen geben-

Stand der Thermometer

					Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5
ans	8	Reihen			41"59	42°06	41 86	41°76	42°39
22	9	,,			. 38,64	38,93	39,24	38,80	38,53
,,	7	77			34,34	34,61	34,98	34,49	34,24
,,	8	"			. 29,65	29,93	30,25	29,83	29,55
.,	7	**	,		24,92	25,33	25,59	25,28	24,97

Bey 0° wurden die Thermometer nicht in Quecksilber verglichen, allein ihr Stand am 28ten Febr. und 5ten May beweist, dass der Eispunkt auß allen gut bestimmt ist,

Da die Thermometer N° 1 und N° 5 sowohl unter sich als auch mit einem 6ten, welches zugleich mit denselben in Quecksilber verglichen worden war, sehr gut übereinstimmen, so dürfen dieselben als die vollkommensten angesehen werden; ich setze daher den Stand der Thermometer beygleicher Temperatur wie folgt:

Tabelle-A.

		3 t a n	a aer	I ne	r m o m	eter
		Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5
bey	00	0°0	0.00	0000	0°00	0°00
"	5	5,0	5,00	5,15 .	5, 10	5,00
**	10	10,0	10, 10	10,40	10,30	10,00
,,	15	15,0	15,30	15,60	15,35	15,10
"	20	20,0	20, 15	20,55	20,35	20,00
"	25	25,0	25,41	25,67	25, 36	25,05
"	30	30,0	30,28	30,60	30, 18	29,90
"	35	35.0	35.27	35,64	35, 15	34,99
"	40	40,0	40,29	40,60	40,16	39,89

E. Bestimmung der Ausdehnung und relativen Länge der Messstangen.

Bey den folgenden Vergleichungen wurden die 5 Messstangen nach der Ordnung ihrer Nummern auf den Comparateur gebracht; nach der fünften wurde die erste noch einmal gemessen, um von dem unverrückten Stand der Normalpinkte des Comparateurs während der Messungen versichert zu seyn. Jede Stange wurde gewöhnlich 4mal gemessen, vor der ersten und nach der letzten Messung wurde der Stand des Thermometers notirt. Die Vergleichungen wurden morgens zwischen 6 und 8 Uhr und nachmittags zwischen 2 und 4 Uhr vorgenommen, weil um diese Zeiten die Temperatur im Innern der Gebäusse den höchsten und niedrigsten Grad erreichte und sich fast unmerklich änderte. Als Beyspiel setze ich die Vergleichung vom 28ten Febr. hierber.

Vergleichung der 5 Messstangen am 28ten Februar 1820 morgens von 71/2 his 81/4 Uhr

End	Nre	Nro. 1		Nro. 2		Nro. 3		Nro. 4		Nro. 5		Nro. 1	
der Stange	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord	
1	0°6	18.2	0~9	15.1	0°7	11.7	0°6	15.8	0^7	17,€	0^4	16.	
2		11,7		14,5		17,5		16,8		14,7		13,	
1	1 .	12,3	i	14,9	1	19,3	ļ.	12,0		14,8		17	
~ 2	1	17,7		13.7		12,9		20,7	1	17,1		12	
1	1	15,0		12.0		15,0		15.3	1	19,7		11	
2	1	11,9		17.0		17.2		17.3	1	12,2	1	15	
1	1.	12,7		15,1		18,4		10.1	0.6	15.8	0.4	17	
2	0,6	1/,3	0,9	11.9		13,8	1	13,2	-	-			
Samme	1,2	119.8	1,8	118,5		1128,8		130,5		127,6	, .	1119	
Mittel	0,6	129,93	0,9	29,62	0.63	132,20	0,53	5132,62	1 0,65	131,90	10,4	29.5	

Diese Beobaehtungen zeigen mit welcher Zuverlässigkeit die Stangen gemessen werden können, da die Summe der beiden Ordinaten des Keils bey den 4 Messungen derselben Stange bis auf ; D immer dieselbe ist. Um diese Zuverlässigkeit sieher zu erreichen, wird der Keil auf beide Mittelfinger frey aufgelegt und blos durch die Reibung, welche sein eigenes

Gewicht hervorbringt, eingeschoben. Die unten folgende Tahelle enthält die Mittel aller vom 2ten bis 14ten May 1820 vorgenommenen Vergleichungen der 5 Messstangen. Die Vergleichung vom 28ten so wie mehrere andere lasse ich unbenützt, weil dieselben vor der vollkommenen Feststellung und Regulirung der Normalpuncte gemacht worden waren.

Vergleichungen der 5 Messstangen.

Vro.	May	Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Aro. 5	Aro. 1
110.	may	Thr. Ord.	Thr. Ore	l. Thr. Ord.	Thr. Ord.	Thr. Ord.	Thr. Ord.
1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12	2. m. 2. n. 5. m. 5. n. 6. m 6. n. 11. n. 12. m. 13. m. 13. n. 14. m.	7,10 25,77 1,20 28,42 9,35 24,90 2,65 27,95 10,0 24,70 18,5 20,65 18,7 20,52 12,5 23,17 12,4 23,20 19,0 20,32	1,0 28, 9,3 24, 2,55 27, 10,0 24, 18,9 20, 19,0 20,0 12,8 22, 12,7 22,1 10,1 19,1 14,9 23,0	25 7,3 27,92 25 1,05 30,85 27,5 30,25 27,5 30,25 20 10,2 26,86 21 18, 85,22,88 21 18, 85,22,88 21 18, 85,22,88 21 18, 85,22,85 21 13,0 25,2 8,12,9 25,3 87 19,5 22,56 20 12,0 25,62	7,7 28,35 1,0 31,25 1,0 27,55 2,6 30,67 10,4 27,25 19,3 23,40 19,1 23,45 12,7 26,00 12,65 25,97 120,35 141,5 26,35	7,1 27,87 1,2 30.62 9,25,20,90 2,7 30.02 10,0 26,02 18,9 22,48 18,9 22,50 12,5 25,37 19,0 22,10 11,65,25,67	1,45 28.3 9,35 24.8 3,0 27.7 10,0 24.6 18,65 20.5 18,7 20.5 12,6 23.1 12,0 23.1 19,1 20.3 11,9 23.3
1 2 3 4 5 6 7 8 9		3,45 7,1 1,2 9,35 2,05 10.0 18 5 18,7 12,5 12-4	3.3 6,9 1,0 9,2 2,55 9,9 18.7 18.8 12.7 12,6	3. 15 7.0 1.05 9, 1 2, 55 9, 8 18, 3 18, 85 12, 5 12, 4 18, 95	3, 25 7, 5 1, 0 9, 3 2, 6 10, 1 18, 95 18, 75 12, 5 12, 45	3, 2 7, 1 1, 2 9, 25 2, 7 10, 0 18, 9 12, 5 12, 5	1. 45 9, 35 3, 0 10, 0 18, 65 18, 7 12, 6 12, 6

Die Buchstaben mund n in der zweiten Colonne bedeuten morgens, nachmittags.

E. Bestimmung der Ausdehnung und relativen Länge der Messstangen.

Bey den folgenden Vergleichungen wurden die 5 Messstangen nach der Ordnung ihrer Nummern auf den Comparateur gebracht; nach der fünften wurde die erste noch einmal gemessen, um von dem unverrückten Stand der Normalpunkte des Comparateurs während der Messungen versichert zu seyn. Jede Stange wurde gewöhnlich 4mal gemessen, vor der ersten und nach der letzten Messung wurde der Stand des Thennometers notirt. Die Vergleichungen wurden morgens zwischen 6 und 8 Uhr und nachmittags zwischen 2 und 4 Uhr vorgenommen, weil um diese Zeiten die Temperatur im Innern der Gehäusse den höchsten und niedrigsten Grad erreichte und sich fast unmerklich änderte. Als Beyspiel-setze ich die Vergleichung vom 28ten Febr. hierher.

Vergleichung der 5 Messstangen am 28ten Februar 1820 morgens von 71f2 bis 81f4 Uhr

End	Nro. 1		Nro. 2		Nro. 3		Nro. 4		Nro. 5		Nro. 1	
der Stange	Thr.	Ord.	Thr.	Ord,	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord
1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 Summe		11,7 12,3 17,7 15,0 14,9 12,7 17,3	0,9		0,6	1128,8	0,5		0,6	17.5 11,7 11,8 17,1 19,7 12,2 15.8 16.1	0,1	16: 13: 17: 12: 14: 15: 12: 17: 119: 29:8

Diese Beobachtungen zeigen mit welcher Zuverlässigkeit die Stangen gemessen werden können, da die Summe der beiden Ordinaten des Keils bey den 4 Messungen derselben Stange bis auf ; D innmer dieselbe ist. Um diese Zuverlässigkeit sicher zu erreichen, wird der Keil auf beide Mittelfunger frey aufgelegt und blos durch die Reibung, welche sein eigenes

Gewicht hervorbringt, eingeschoben. Die unten folgende Tabelle enthält die Mittel aller vom 2ten bis 14ten May 1820 vorgenommenen Vergleichungen der 5 Messstangen. Die Vergleichung vom 28ten so wie mehrere andere lasse ich unbenützt, weil dieselben vor der vollkommenen Feststellung und Regulirung der Normalpuncte gemacht worden waren.

Vergleichungen der 5 Messstangen.

Nro.	May		Nro. 1	Nro.	2 Nro.	3 Nr	0. /	Aro	٠	Nro	. 1
Tro.			Thr. Or	d. Thr. O	rd. The. C	ord. Thr.	Ord.	Thr.	Ord.	Thr.	Ord
1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12	2. 2. 5. 6. 6. 41. 12. 13. 13.	m. n. m. n. m. n. n. n. n. m. m.	18,5 20, 18,7 20, 12,5 23, 12,4 23, 19,0 20, 11,8 23,	77, 7,0 23, 42 1,0 28, 990 9,3 24, 95 2,55 27, 7010,0 24, 65, 18, 9 20, 52, 19, 0 20, 12, 7 23, 220, 12, 7 23, 21, 11, 45, 14, 9 25	1,25 7,3 2 1,05 4,05 3 1,42 9,5 2 1,47 2,55 3 1,20 10, 2 2 1,41 18, 85 2 1,00 10, 4 2 1,00 10	7,92 7,7 0,85 1,0 7,17; 9,6 0,25 2,6 6,80,10,4 2,88 19,3 2,50 19,1 5,21 12,7 5,32 12,65 2,50 19,7 5,62 11,5	22,82 20,35	7,1 1,2 9,25 2,7 10,0 18,9 18,9 12,5 12,5 19,0 11,65	22,50 25,28 25,37 22,40 25,67	9,35 3,0 10,0 18,65 18,7 12,6 12,6 19,1 11,9	28.3 24.8 27.7 24.6 20.5 20.5 23.1 23.1 20.3 23.3
1 2 3 4 5 6 7 8 9			3, 15 7, 1 1, 2 9, 35 2, 05 10, 0 18, 5 18, 7 12, 5 12, 4	3,3 6,9 1,0 9,2 2,55 9,9 18.7 18.8 12,7	3.45 7.0 1.05 9,1 2,55 9,8 48,3 18,85 12,5	3, 25 7, 5 1, 0 9, 3 2, 6 10, 1 48, 95 18, 75 12, 95	5	3, 2 7, 1 1, 2 9, 25 2, 7 10, 0 18, 9 18, 9 12, 5		1,45 9,35 3,0 10,0 13,65 18,7 12,6	

Die Buchstaben mund n in der zweiten Colonne bedeuten morgens, nachmittags.

Vergleichen wir diejenigen Beobachtungen welche höchstens einen Tag von einander entfernt sind °), so erhalten wir die Ausdehnung für einen Grad Reaumur in D ausgedrückt.

Ausdehnung der Mossstangen für 1º Reaumur.

Aus Beob. Nro.	Nro. 1	Nro. 2	Nro. 3	Nro. 4	Nro. 5	Nro 1	Mittel
3 und 4 5 und 6	0.432	0,412 0,415	0,457 0,475	0,446 0,456	0,455 0,465	0,449	0,443
Mittel I.	0,437	0,443	0,466	0,451	0,460	0,449	(A) = 0,45
7 und 9 8 und 9	0,420 0,427	0,430 0,438	0,412 0,405	0,449 0,456	0,437 0,434	0,430 0,423	0,43
10 und 11 11 und 12	0,436	0,465 0,448	0,430 0,419	0,456 0,433	0,457 0,445	0,438	0,43
Mittel II.	0,429	0,745 Mittel	0,416	0,448 leobachtur	0,443	0,428	(B) = 0,43
	0,132	0,444	0,432	0,449	0,449	0,435	(C) = 0,44

Die Differenzen der Mittel aus allen Beobachtungen sind so gering, dass man sie nicht wohl mit Zuverlässigkeit einer Verschiedenheit der Ausdehnung der einzelnen Stangen zuschreiben kann, wir haben auch keine Ursache eine solche Verschiedenheit zu vermuthen, weil das Eisen der Stangen aus demselben Büschel genommen worden war. Die Resultate (A) und (B) scheinen eine Verminderung der Ausdehnung bey höhern Graden anzuzeigen, allein ich halte die Anzahl der gemachten Beobachtungen für zu klein, um eine so unbedeutende Abnahme ausser Zweifel zu seizen. Wir wollen daher aus allen Beobachtungen das Mittel nehmen und die Ausdehnung einer Stange für 1° Reaumur gleich 0,440 setzen. Da der Keil im Mittel bey Ordinate 12,0 eingeschoben wurde und die Differenz

^{*)} Weiter als einen Tag von einander entfernte Beobachtungen wollte ich nicht vergleichen, weil ich gefunden hatte, dass nach langen Zwischenzeiten die Steine des Comparateurs nicht vollkommen unverrückt geblieben waren.

von zwey auf einander folgenden Ordinaten daselbst gleich ist o^mcoo13024, so ist also die Ausdelmung einer Stange für 1° in Meter = 0.440 × o^mcoo13024 = o^mcoo05728, die Ausdelmung eines Meters folglich = o^mcoo01432.

Eine eiserne Stange von 20000 Meter oder heinahe 3 geographischen Meilen würde also bey einer Temperatur-Erhöhung von 1° um 0,00001452 × 20000 Meter = 0"2864 oder um 10; Zoll, bey einer Temperatur-Erhöhung von 10° um 2"864 oder um 8 Fuss 10 Zoll länger werden.

Wender man auf unsere Beobachtungen die Methode der kleinsten Quadrate au und nimmt die Beobachtungen Nro. 1 und 2 und Nro. 3 und 4 noch mit in die Berechnung auf, so erhält mau folgende Resultate

Für die Stange Nro. 1 haben wir zwey Resultate nämlich 0,436 und 0,440; nimmt man aus beiden das Mittel, so erhält man 0,438 und alsdann ist die Differenz der einzelnen Resultate vom Mittel für die Stange Nro. 1 Nro. 2 Nro. 3 Nro. 4 Nro. 5 –

$$= -\frac{4}{41} + \frac{4}{41} - \frac{1}{41} + \frac{4}{41} + \frac{4}{41}$$
 des Ganzen.
 $= -\frac{4}{12} + \frac{4}{12} - \frac{1}{12} + \frac{4}{12} + \frac{4}{12}$ des Ganzen.

Wir können daher ohne Anstand die grösste Ungewissheit der Ausdehnung der Stangen gleich ; der Ausdehnung selbst setzen.

Diese Ungewissheit hätten wir auch aus dem wahrscheinlichen Beobachtungssehler des Comporateurs ableiten können; denn der letztere ist bey dem Mittel aus mehrern Messungen = ½ D = 0,05 D, die Ausdehnung der 4 Meter langen Stange bey einer Temperatur-Erhöhung von 8° ist 8 × 0,440 D = 3,52 D, folglich die Ungewissheit der Ausdehnung = ½ = ½ des Ganzen. 7)

Die Ungewissheit des Coefficienten der Ausdehnung welche gleich ist ; des Ganzen beträgt

hey einem Meter für eine Temperatur-Veränderung von 1° .. o^m000002040

hey 20000 Meter für eine Temperatur-Veränderung von 1° .. o 00408 von 10° ... o 04080

Die Ausdehnung 0,440 D oder 0 00001432 wurde hey allen unsern Berechnungen zum Grund gelegt, da aber die nach der Methode der kleinsten Quadrate gefundene Ausdehnung mehr Zutrauen verdient, so werde ich bey Fixirung des Endresultates auf letztere Rücksicht nehmen.

'Um die Differenzen der Stangen zu erfahren, reduziren wir ver-

^{*)} Laplace setst den mittlern Boobactungsfehler bey seinen Versuchen über die Ausdehnung der Metalle = 11 Linien, das sit = 0 000050. Seine Stäbe waren 6 Fuss lang und wurden einer Temperatur-Veränderung von 80° unterworffen. Die Ausdehnung einer eisernen Stange von 6 Fuss oder 1 940 bey einer Temperatur-Frhöhung von 80° ist aber = 0 0002123. Die Ungewissheit in der Ausdehnung ist also = 1 0002123 des Ganzen. Unser Comporateur gibt also aus einer Temperatur-Veränderung von nicht mehr als 8° den Coefficienten der Ausdehnung wo micht genauer doch wenigstens eben so genau, als der kolossale Apparat der französsischen Naturforseher bey einer 10mal grössern Temperatur-Veränderung.

mittelst des Coefficienten 0,440 die 5 Stangen bey einer jeden der zwölf oben angeführten Beobachtungen auf dieselbe Temperatur, nehmen von den beiden Resultaten der Stange Nro. 1 das Mittel und ziehen dieses von den Resultaten der übrigen Stangen ab. Wir erhalten auf diese Weise folgende Tabelle

Beob	acht.	Stange	Stange	Nro. 1	Stng.		Stng.		Stng.		Stng.	
						Dìff.	Nro.3	Diff.	Nro.4	Diff.	Nro.5	Diff.
1	3,0	27,57				-0,49						
2 3	7,0 1,0	25.81 28,51	28,57	28.54	28,05	-0.60 -0.19	30,84	+2,30	31,25	+2,71	30,71	+2,1
4 5	9,0 3,0	25.05 27.80	24,97 27,75	27,77	27.27	-0.50 -0.50	30,05	+2,28	30,50	+2,73	29,89	+2,1
6	10.0	24,70	24,60 20,57			-0.19 -0.38						
8	18,5 12,0	20.61	20.61 23,36			-0.33 -0.33						
10 11	12,0 18,5	23,37	23,43 20,58	23,40	23,06	-0.34 -0.52	25,49	+2,09	26,17	+2,77	22,57	+2,1
12	12,0	23.36	23,31			1-0.38						
Mittel der Differenzen						-0,447	-	- 2,136	-	+2,700	-	- 2,07

 Die Stange Nro. 2
 Stange Nro. 1
 + 0^m0000582

 Die Stange Nro. 3
 Stange Nro. 1
 - 0,0002782

 Die Stange Nro. 4
 Stange Nro. 1
 - 0,0003516

 Die Stange Nro. 5
 Stange Nro. 1
 - 0,0002708

Die Reduction der 5 Stangen auf Nro. 1 = - 0 0008424

Die Ungewissheit dieser Reduction können wir höchstens auf in Doder o common och setzen. Der Einfluss dieser Ungewissheit auf einen Meter ist = o common och setzen. Meter = o common och setzen och s

F. Absoluter Werth der Messstangen.

Da mir zur Bestimmung meiner Messstangen eine Vergleichung mit den Münchner Messstangen nicht gestattet wurde, so sah ich mich vor der Hand auf einen messingenen Meter von Lenoir beschränkt. Durch mehrere Vergleichungen fand ich, dass dieser Meter 4mal abgeschoben bey einer Temperatur von 16° um 0,44 D kleiner war als die Stange Nro. 1 und dass derselbe also von dem 4ten Theil dieser Stange nur um omocco1432 oder um so viel differirt, als die Ausdehnung eines eisernen Meters bev einer Temperatur-Erhöhung von 1º beträgt. Die Länge eines ordiären messingenen Meters ist aber schwerlich auf eine solche Kleinigkelt sieher, ich habe daher den 4ten Theil der Stange Nro. I als einen provisorischen Meter angenommen und werde in der Folge alle Maase in solchen Metern angeben. Erst im letzten Abschnitt werde ich die Reduction auf wahre Metres definitifs vornehmen, weil ich bereits alle Dreiecke berechnet hatte, als ich Gelegenheit fand, meine Stange Nro. 1 mit dem Meter Etalon des k. topographischen Bureau in München zu vergleichen.

G. Bestimmung der Inclination der Stangen und ihrer Reduction auf den Horizont.

Das Niveau Wurde wie gewöhnlich durch Umwenden rectifiziert, und alsdann die Messingblättehen s's', Fig. 4. welche demselben auf der Mitte der Geläusse zur Unterlage dienen, mit den Achsen der eisernen Stangen parallel gemacht. Um die Reduction einer schiefliegenden Stange auf den Horizont zu finden, setzt man das Niveau auf die Stange, schiebt, wie sehon oben gesagt worden, den geom. Keil an dem tiefer liegenden Ende des Niveaus unter, bis dasselbe horizoutal steht und notirt die entsprechende Ordinate des Keils. Aus dieser Ordinate und der Länge des Lineals des Niveaus wird alsdann die Reduction auf folgende Weise berechnet.

Die Länge des Lineals des Niveaus ser ± 1 , die Länge der untergeschobenen Ordinate \pm h, die Länge der Messstange \pm L, die Erhöhung der Messstange an dem einen Ende \pm H, die Reduction der Stange auf den Horizont \pm R, so ist

$$R \equiv L = \sqrt{L + H^*} \equiv L + L + \frac{H^*}{2L} + \frac{H^*}{8L^*} + \dots \equiv \frac{H^*}{2L} + \frac{H^*}{8L^*} + \dots \text{oder} \equiv \frac{H^*}{2L}$$

weil $\frac{RL}{RL}$ + so klein ist, dass es ohre merklichen Fehler vernachlässigt werden kann *). Es ist aber l: h = L: II, folgligh II = $\frac{Lh}{1}$; substituit man diesen Werth in den obigen Ausdruck, so erhält man R = $\frac{Lh^*}{2L^*}$. Nun ist L = 4 Meter und I, wie sich aus mehreren Messungen ergibt, sehr genau = $0^{m_{2200}}$; also wird R = $\frac{4h^*}{2\times (0.22)^*}$.

= $\frac{h^*}{2\times 0.115^*}$ oder R = $\frac{1}{2} \left(\frac{h^*}{0.11}\right)^*$, einsehr einfacher Ausdruck für die Reduction einer

Stange von 4 Meter, worin h die entsprechende Ordinate des Keils in Meter bedeutet. Nach dieser Formel habe ich für jede ganze Ordinate die entsprechende Reduction berechnet, und die Reduction für die Zehntel-Ordinaten durch Interpolation bestimmt.

Durch mehrere Versuche fänd ich, dass, wenn der geom. Keil um eine ganze Ordinate tieser unter das Niveau eingeschoben wird, die Lust-Bläse sieh um to Linien weiter bewegt. Die Disterenz von zwey aus einander folgenden Ordinaten entspricht aber einem Elevations-Winkel von 2 Minuten, weil ordinaten entspricht aber einem Elevations-Winkel von 2 minuten, weil ordinaten entspricht aber einem Elevations-Winkel von 2 minuten, weil ordinaten entspricht aber einem Elevations-Winkel können demnach vermittelst des geom. Keils anf 12" genau gemessen werden. Den Einsluss eines Fellers von 10 minutenschieben des Keils kann man leicht bestimmen. Die Reduction auf den Horizont

^{*)} Dass in dem Ausdruck von R das Glied H

tend vernachlüssigt werden können, erhellt daraus, dass diese vernachlüssigten
Glieder selbst bey Ord. 40,0 nicht officecoools betregen.

ist bey Ord. 40,0 = 0,001,03i, bey Ord. 10,0 = 0,001491 bey Ord. 40,1 = 0,001,001, bey Ord. 10,1 = 0,0001512

Die Differenz ist bey Ord. 40,0 = 0^{m} 0000063 bey Ord. 10,0 = 0^{m} 0000021 *).

II. A B S C II N I T T.

Messung der kleinen Basis.

In dem vorhergehenden Abselmitt habe ich alle Theile meines Messapparates beschrichen und die Grenze ihrer Fehler bestimmt, wir können nun zu den beiden Basis-Messungen übergehen. Die kleine Basis wählte ich auf dem Damme, welcher von dem sogenannten Davidsbrunnen bis zum Rheindamme hinzieht, und die Grenze zwischen der Gemarkung von Speyer und Berghausen bildet. Dieser Damm ist sehr alt und stark, und wird von dem Rheindamme gegen den Rhein geschützt.

An beide Endpunkte der Basis wurden am 17ten Juny 1820 zwey vierkantige Steine a Fig. 6 Taf. I. eingemauert. Die obere Fläche dieser Steine liegt einen Fuss tief unter der Oberfläche MN des Damms. In der Mitte sind messingene Zylinder b eingegossen, deren vertikale Achsen die Endpunkte der Basis genau bezeichnen. Ein Deckel von Stein, sichert diese Zylinder gegen Verletzungen. Nach vollendeter Triangulation wurden die Endpunkte mit grossen Platten überdeckt. Auf jeder Platte ruht ein Würfel, welcher auf der südlichen Seite die Insebriät trägt: Endpunkt der kleinen Basis; auf der nördlichen ist auf dem einen der Buchstab A, auf dem andern der Buchstab B eingegraben. Die Punkte C, E, W, N wurden auf eine älmliche Weise durch schwächere Steine bezeichnet.

²⁾ Zur Messnog der grössten Inclinations-Winkel, welche bey den Batsismessungen vorkamen, wur der geom. Keil noch dick genug, da ich aber auch die kleinsteh Inclinationen nicht vernachlüssigen wollte und zu diesen der Keil an

ite Messung der kleinen Basis.

Die erste Messung der kleinen Basis sollte den 15ten July an einem Samstage vorgenommen werden. Mit Sonnenaufgang war aller Apparat, Messstangen, Theodolith, Pfähle etc, von den Zöglingen des Lyzeums an Ort und Stelle gebracht worden. Die Messung wurde zweymal angefangen, musste aber jedesmal wegen vorgefallener Fehler wieder aufgehoben werden. Unterdessen rückte ein Gewitter-Regen heran, und vereitelte auch noch unsere Hoffnung, wenigstens ein Stück der Basis an diesem Tage messen zu können. Es wurde daher beschlossen in einem aufgeschlagenen Zelte die Instrumente die Nacht hindurch zu bewachen und den folgenden Tag mit dem frühesten Morgen die Messung wieder zu beginnen. Am Abend wurde noch der ganze Vorrath von Pfahlen, in den Damm eingeschlagen. Auf diese Pfahle, welche 2 Fuss lang, 3; Zoll dick und oben mit einem Brettchen zur Aufnahme der Stangen versehen sind, wurden die Stangen nach der Ordnung ihrer Nummern so gelegt, dass immer zwey mit ihren Enden auf demselben Pfahle ruhten, nur die Stange Nº 5 lag auf 2 eigenen Pfählen isolirt. (Man sehe fig. 6. Tab. I.) Die Pfähle waren einen Fuss tief fest in den Boden eingeschlagen und gaben den Stangen ein änsserst sicheres Lager. Die Enden der Stangen wurden nicht mit einander in Berührung gebracht, weil eine vollkommene Berührung schwer zu erkennen ist und leicht eine Verrückung der Stangen verursacht, sondern es wurde ein kleiner Zwischenraum zwischen denselben gelassen, der mit dem geom. Keil gemessen wurde. Zwey gegenüber liegende Kanten mussten zu diesem Zweck immer in gleiche Höhe gebracht werden, diess bewirkte ich durch dünne hölzerne Keilehen, welche auf beiden Seiten unter die Gehäusse geschoben wurden.

seiner Sjitse nicht dünn genng war, so verfertigte ich noch ein anderes sehr dünnes Keilchen und berechnete jür die Ordinaten desselben eine eigene kleine Reduktions-Tubelle.

Um die Stangen während der Messung immer in der Vertikal-Ebene der beiden Endpunkte der Basis zu erhalten, wurden an diesen Endpunkten und en 3 Zwischenpunkten dünne Visirstäbe eingesteckt, nach welchen die Stangen, vermittelst der auf denselben befindlichen Stifte genau gerichtet wurden. Durch Vor- und Rückwärts-Visiren über die erste und letzte Stange versicherte ich mich, dass ich nie merklich aus der abgesteckten Vertikal-Ebene abwich. Um die gedachten Visirstäbe genau in die Vertikal-Ebene der beiden Endpunkte der Basis zu bringen, stellte ich, 30 Meter vom östlichen Endpunkte entfernt, den Theodolith so auf, dass das wie ein Passagen-Instrument sich bewegende Fermohr die beiden Endpunkte der Basis mitten durchschnitt, alsdamt liess ich die Zwischenstäbe so einstecken dass sie von dem Vertikalfaden des Fernrohrs bedeckt wurden. Diese Absteckung der Basis war sehon am vorliergehenden Tage mit grosser Sorgfalt vorgenommen worden, wir konnten daher sogleich, die Messung anfangen.

Nachdem alle 5 Stangen nach der Ordnung ihrer Nummern so gelegt waren dass die Stange N° 1 mit ihrem ersten Ende; welches auf einer Querlatte ruhte, ziemlich vertikal über dem östlichen Endpunkt der Basis sich befand; wurde dieses Ende alsdann so lange hin- und hergerückt bis ein von demselben herabhängendes Senkel genau über dem Mittelpunkte des messingenen Zylinders schwebte. Nun wurden die Zwischenräume der Stangen mit dem geom. Keil genessen, die Thermometer abgelesen und die Inclination mit dem Niveau beobachtet. Hierauf wurde die Stange N° 1 abgenommen, vor N° 5 hingelegt und genau eingerichtet, der Keil nach N° 5 provisorisch eingeschoben und das Thermometer N° 1 abgelesen. Jetzt erst wurden auch die Stangen N° 2, 3 und 4 eine nach der andern abgenommen, vorgetragen und genau eingerichtet. Der Keil wurde nun zum 2ten mal und zwar definitiv nach N° 5 eingeschoben; nachdem Keil, Temperatur und Inclination auch bey den übrigen Stangen notift war, wurde N° 5 vorgetragen und Keil, Temperatur und Inclination auf-

geschrieben, und so fort von Lage zu Lage. Die beiden Journale wurden nach jeder Lage mit einander verglichen. Der eine Seeretär hatte zugleich das Geschäft, mich im Abtragen der Stangen zu unterstützen.

Ich habe oben bemerkt, dass die Stange N° 5 auf zwey eigene Pfähle is olirt gelegt wurde, diess geschalte damit sie beim Abfragen, Wiederauflegen und Einrichten der übriger. Stangen nicht aus ihrer Lage verrückt wurde. Obgleich eine solche Verrückung het der Festigkeit unserer Pfäble von geringer Bedeutung gewesen wäre, so hielt ich es doch für meine Pflicht einen Fehler zu vermeiden, dessen Grösse ich auf keine Weise hätte bestimmen und in Rechnung nehmen können. Den Keil nach N° 5 provis sorisch einzuschieben, war eine Vorsichts-Maassregel, zu welcher ich durch die am vorhergehenden Tage vorgefallenen Fehler veranlasst worden war. Ich hatte nämlich aus Versehen die Stange N° 5 abgehoben noch eine der Keil nach dieser Stange notht war, und musste desswegen die ganze Messung wieder von Neuem anfangen. Wäre der Keil provisorisch eingeschoben gewesen, so hätte ich diesen können als definitiv gelten lassen. Die kleinen Differenzen, welche sich in den beiden Keilen nach Nro. 5 in den Journalen zeigen, rechtfertigen übrigens die Isolirung der fünften Stange.

Ich bemerke hier noch, dass die Thermometer beim Ablesen der Grade im Schatten erhalten, und die hervorragenden Enden der eisernen Stangen durch Pappendeckel gegen die Sonnenstrahlen geschützt wurden.

Um I Uhr war auf die ehen beschriebene Weise die halbe Basis gemessen. Während des Mittagessens blieben die Stangen in der Ordnung N° 2, 3, 4, 5, I liegen. Um 2; Uhr wurde wieder angefangen und ohne Unterbrechung bis zum Abend fortgefahren; um 8 Uhr hatten wir den westlichen Endpunkt erreicht. Nach der Stange N° 4 der 43ten Läge wurde ein mit der Stange N° 1 genau verglichener halber Meter von Eisen auf einer horizontalen Latte 5mal abgeschoben; das letzte Ende fiel auf den in Centimeter eingetheilten messingenen halben Meter, welcher vorher.

auf dieselbe Latte so gelegt worden war, dass das über einen hestimmten Theilstrich herabbängende Senkel genau auf den Mittelpunkt des messingenen Zylinders fiel. Das Ende des halben Meters von Eisen wurde auf dem messingenen Meter mit mit einem feinen Strich bemerkt. Diese Operation wurde noch 2mal wiederholt und konnte bey dem hellen Himmel sehr gut vorgenommen werden.

So war die ganze Basis-Messung in einem Tage ohne Hinderniss und ohne einen mir bekannten Fehler glücklich vollendet. Der frühe Morgen war neblicht, der übrige ganze Tag heiter, selten spürte man den sehr schwachen Nordwind, der Abend war der Vollendung besonders günstig.

Zum Schlusse setze ich noch die Vergleichung des am Ende der Meseung gebrauchten halben Meters von Eisen hieher.

1te Vergleichung.

| Mcssstange Nro. 1. Th. 16% | Ord. 10,45 | Der halbe Meter Smal abgeschoben | Small a

Messtange Nro. 1. Th. 16°4 Ord. 11,85° Ord. 11,60° Ord

Reduzirt man die Stange Kro. 1 auf 1774 als die wahrscheinliche Temperatur des halben Meters, weil derselbe beim Abschieben nothwendig etwas erwärmt werden musste, so erhelten wir.

Die Differenz 0,08 ist unbedeutend

Aus diesen Vergleichungen ergibt sich, dass der halbe Meter von Eisen dem 8ten Theile der Stange N° 1 oder einem halben provisorischen Meter gleich gesetzt werden kann.

Berechnung der Basis.

Die ganze Länge der Basis besteht, nach dem, was vorausgegangen ist, bey der zu bestimmenden mittleren Temperatur aus folgenden Stücken:

- a.) aus 42 Lagen und 4 Stangen oder 214 Stangen.
- b.) aus 5 halben Metern von Eisen.
- c.) aus einem Stück des messingenen halben Meters
- d.) aus der Summe der Keile
- e.) aus der Dicke des Silberdrathes des Senkels.

 Hieran sind folgende Reductionen anzubringen:
- f.) die Reduction aller Stangen auf die Stange No I
- g.) die Reduction der Stangen auf den Horizont
- h.) die Reduction der 5 halben Meter von Eisen auf die mittlere Temperatur der Messung.
- a.) 214 Stangen sind 856 provisorische Meter. Die Reduction dieser Stangen auf die Stange Nro. 1 und auf den Horizont kommt unter f.) und g.) vor.
- b.) der halbe Meter von Eisen ist, wie wir oben gesehen halen, einem halben provisorischen Meter gleich und bedarf nur noch der Reduction auf die mittlere Temperatur der Messung.
- d.) Ich hatte bereits eine Tabelle gefertigt, welche für jede Ordinate des Keils von Zehntel zu Zehntel den entsprechenden Werth in Metern gab, als mir eine Methode einliel, den Werth aller bey der Messung gebrauchten Ordinaten des Keils durch eine hochst einfache und genaue Rechnung zu erhalten. Ich stelle nämlich die gebruuchten Ordinaten nach den 3 verschienen Stücken des Keils in 3 Colonnen zusammen, berechne in jeder Colonne die mittlere Ordinate, (diess geschieht indem man die Summe aller Ordinate durch ihre Anzahl dividirt) bestimme den Werth dieser mittlera Ordinate aus den zwey gemessenen Ordinaten durch der Det det der Det det der Det det der Det der Det der Det det der De

naten, und multiplizire diesen Werth mit der Anzahl der Ordinaten. Die Samme der 3 so berechueten Produkte ist der Werth aller gebrauchten Ordinaten.

Der Keil wurde im Ganzen 21cmal eingeschoben, denn es wurden 2 Stangen dreimal in unmittelbare Beruhrung gebracht. Keine dieser Beruhrungen fand bey der 5ten isoliten Stauge Statt, eine kleine Verrückung wäre daher ohne allen Einfluss gewesen.

Von den 210 gebrauchten Ordinaten liegen vermöge des Journals

Nun sey x dasjenige, was zu dem Werth der Ordinate 16,2 binzugesetzt werden muss, um den Werth der Ordinate 23,9115 zu erhalten, so ist offenbar

- Eben so erhält man den Werth der 51 Ordinaten welche zwischen 16,2
 und 10,0 liegen, er ist
 Der Werth der 11 Ordinaten zwischen 10,0 und 0,0 ist
 Es ist also der Werth aller gebrauchten Ordinaten.

 0°080685
- e.) Die Dicke des Silberdrathes des Senkels wurde in einer Leere mit dem geom. Keil gemessen und gleich 0.5 D abso gleich 0"00065 gefunden. Ich hätte diese Dicke auch sehr leicht und noch genauer aus dem Gewicht einer gewissen Läuge dieses Drathes bestimmen konnen, allein die obige Messung ist zu unserm Zweck hinklanglich genau.)

$$d = 2 V \left(\frac{p}{\pi s l} \right)$$

^{*)} Es sey l die L\u00e4nge, d der Durchmesser des Drathes, beide G\u00fc\u00fcsten in Centimeter ausgedr\u00fcckt, p des Gewicht in Grammen, s des spezifische Gewicht des Metalls, 1: π das Verh\u00e4llniss der Durchmessers zum Unfang, so \u00fct

	Reduction													wir oben
Die	Reduction	für	42 Lag	en ist	also			-				44	_	omc3538o8
Die	Reduction	der	Stange	Nro.	ı der	43tcn	Lage	ist					+	0,0000000
,,	,,	,,	,,	Nro.	2 ,,	,,	,,	,,			٠		+	0,0000582
11,	**	,,.	>9	Nro.	3,,	,,	,,-	,,			٠		-	0,0002782
,,`	,,	,,												0,0003516
Also	ist die Re	duct	ion alle	r Stan	gen a	uf die	Stang	e N	ro.	٠.	٠	=	-	omo359524

g.) Die Summe der Reductionen auf den Horizont beträgt . . . - o 5,5380

Um die mittlere Temperatur der ganzen Messung zu erfahren, stellte ich in 4 Colonnen die Thermometerstände von 10° bis 15°, von 15° bis 20°, von 20° bis 25° und von 25° bis 30° zusammen, (unter 10° und über 30° kommt keine Temperatur vor) berechnete dann nach der pag. 13 angeführten Tabelle A die Correction einer Lage und zog diese mit der Anzahl der Lagen der Colonne multiplizier von der Summe aller in der Colonne befindlichen Thermometerstände ab. Die 4 so reduzirten Summen mit der Anzahl aller Thermometerstände dividirt gah für die mittlere Temperatur der ganzen Messung 25°236 Reaumur.

Bey 4 Lagen oder 20 Stangen war die Temperatur zwischen 10° und 15°. Die Summe der Thermometerstände nach den Journalen = 257°2 biev 5 Lagen und 4 Stangen oder 29 Stangen war die Temperatur zwischen 15° und 20°

Nach Tabelle A pag. 13 ist die Reduction aller 5 Stangen

ney or	0 00							
,, 5	= - 0,75:	also	zwischen	00	und	50	=-	00125
,, 10	= - 0,80	23.	,,	5	"	10	= -	0,525
,, 15	= -1,35	,,	,,	10				1,075.
,, 70	= - 1,05)) °	,,	15	,,			1,200
,, 25	= - 1,49	29	3.7	20	,,			1,270
a. 30	= -0.06			25		30		1.225

naten, und multiplizire diesen Werth mit der Anzahl der Ordinaten. Die Summe der 3 so berechneten Produkte ist der Werth aller gebrauchten Ordinaten.

Der Keil wurde im Ganzen 210mal eingeschohen, denn es wurden 2 Stangen dreimal in unmittelbare Berührung gebracht. Keine dieser Berührungen fand bey der 5ten isolirten Stange Statt, eine kleine Verrückung wäre daher ohne allen Einfluss gewesen.

Von den 210 gebrauchten Ordinaten liegen vermöge des Journals

- 148 Ordinaten zwischen Ord. 46,0 und 16,2, ihre Summe ist . 3538,90 die mittlere Ordinate ist also 3538,90 : 148 = 23,9115
- 51 Ordinaten, liegen zwischen 16,2 und 10,0 ihre Summe ist . 671,0
- 11 Ordinaten liegen zwischen 10,0 und 0,0 ihre Summe ist . die mittlere Ordinate ist also 90,9 : 11
- Nun erhält man den Werth der mittlern Ordinaten durch folgende Rechnung:
- Es ist Ord. 16,2 = 0^m002707 · · · · Ord. 23,9115, ,, ,, Ord. 41,4 = 0.006407 · · · · Grd. 16,2 Diff. . . 28, 2 D = 01003700

Nun sey x dasjenige, was zu dem Werth der Ordinate 16,2 binzugesetzt werden muss, um den Werth der Ordinate 23,9115 zu erhalten, so ist offenbar

- 28,2 : 7,7115 = 0,003700 : x folglich x = 0m00101179 hiezu den Werth der Ord. 16,2 0 ,00270700 also Werth der Ord. 23,9115 0,00371870
- gibt den Werth aller 148 Ordinaten . . = om55038L
- $= 0^m 550381$ Eben so erhält man den Werth der 51 Ordinaten welche zwischen 16,2
- Der Werth der 11 Ordinaten zwischen 10,0 und 0,0 ist . .
- Es ist also der Werth aller gebrauchten Ordinaten
- e.) Die Dicke des Silherdrathes des Senkels wurde in einer Leere mit dem geom. Keil gemessen und gleich 0,5 D also gleich omoooc65 gefunden. 1ch hatte diese Dicke auch sehr leicht und noch genauer aus dem Gewicht einer gewissen Lange dieses Drathes bestimmen konnen, allein die obige Messung ist zu unserm Zweck hinlänglich genau. *)
- *) Es sey l'die Lange, d' der Durchmesser des Drathes, beide Grössen in Centimeter ausgedrückt, p das Gewicht in Grammen, s das spezifische Gewicht des Metalls, 1: # das Verhältniss des Durchmessers zum Umfang, so ist

$$d = 2 V \left(\frac{p}{\pi s l} \right)$$

f.) Die	Reduction	n ein	er Lage	von !	5 5	tan	gen au	if die	Sta	ng	e l	Nro	08	ist	wi	e wir oben
Die	Reduction	für	42 Lag	en ist	als	0									_	omc3538c8
Die	Reduction	der	Stange	Nro.	1 d	er	43ten	Lage	ist						+	0,0000000
,,	,,	,,	,,	Nro.	3	,,	,,	,,	,,	٠			٠		+	0,0000582
97.	,,	,,,	22	Nro.	3	,,	,,	,,-	,,	٠	٠	٠			_	0 ,0002782
,,`	**	,,	,,.	Nro.	4	,,	,,-	99 -	,,	• 1		٠	٠		_	0,0003516
Also	ist die Re	duct	ion alle	r Stan	ger	1 81	uf die	Stang	e N	ro	. 1	•	٠	=	_	omo359524

g.) Die Summe der Reductionen auf den Horizont beträgt . . . - omo57538c

Um die mittlere Temperatur der ganzen Messung zu erfahren, stellte ich in 4 Colonnen die Thermometerstände von 10° bis 15°, von 15° bis 20°, von 20° bis 25° und von 25° bis 30° zusammen, (unter 10° und über 50° kommt keine Temperatur vor) berechnete dann nach der pag. 13 angeführten Tabelle A die Correction einer Lage und zog diese mit der Anzahl der Lagen der Colonne multiplizier von der Summe aller in der Colonne befindlichen Thermometerstände ab. Die 4 so reduzirten Summen mit der Anzahl aller Thermometerstände dividirt gab für die mittlere Temperatur der ganzen Messung 23°236 Reaumur.

Bey 4 Lagen oder 20 Stangen war die Temperatur zwischen 10° und 15°.

Die Summe der Thermometerstände nach den Journalen = 253°2
hey 5 Lagen und 4 Stangen oder 29 Stangen war die Temperatur zwischen 15° und 20°

Nach Tabelle A pag. 13 ist die Reduction aller 5 Stangen

per o	_ 0.00							
,, 5	= - 0,75	also	zwischen .	. o°	und	5°	=-	00125
,, 10	= - o,8o	22,	,,	5				0,525
,, 15	= - 1,35	,,,	,,,	10				1,075.
,, 20	= - 1,05	,, .	,,	.15				1,200
,, 25	= - 1,49	24	2.7	20				1,270
*** 30	=-0,96	22	,,	25	22	30	-	1,225

Es	ist also die	"	von 4 6	"	zwischen	15	"		Ξ	- ,	7,20	
,, co	Stangen die	" "	There	momete	erstände .		1 28	253°2 534,7 304,8	=======================================	4 3 7,2 15,2 25,6		248°6 527,1 1379,6
497	2,6 mit 2,4	dividirt gib	t die n	nittlere	Tempera	tur s	2322	36 Re	caum	ur.	- '	1972,

h.) Nun ist noch der halbe Meter von Eisen, welcher am Abend bev einer Temperatur von 17°e 5mal abgeschoben wurde, auf die mittlere Temperatur v3 7°236 zu reduziren. Die Ausdehaung eines Meters Eisen haben wir für 1° gleich 0,00001432 gefunden, die Ausdehaung von 5 balben Metern-für 6° ist also 0°0001146.

Wiederholung

a.)	214 Stangen	0
b.)	5 halbe Meter + 2,50000	0
/ c.)	Stück des messingenen halben Meters	0
d.)	Summe der Keile	5
e.)	Dicke des Silberdrahtes	5
f.)	Reduction aller Stangen auf die Stange No 1 0,03595	2
g.)	Reduction aller Stangen auf den Horizont 0,05753	8
h.)	Reduction der fünf halben Meter auf 23°276 0,00021	5
	Länge der Basis bei 23°236 Reaumur = 859 40290	5

Hte Messung.

Die 2te Mezsung wurde am 29ten und 30ten September 1820 vorgenommen. Diessmal wurde von Westen gegen Osten gemessen, übrigens aber ganz nach der oben angegebenen Methode verfahren. Um 8 Uhr wurde angefangen, um 6 Uhr Abends waren 20 Lagen gemessen. Das Ende wurde auf einem zwischen der Stange Nro. 5 und Nro. 1 veingesehlagenen mit einem Blättehen Bley versehenen Pfahle durch das Senkel bezeichnet. Die Nacht hindurch blieben die Stangen in der Ordnung Nro 2, 5, 4, 5, 1 auf ihren Pfählen liegen und wurden nebst dem übrigen Appiarate liewacht. Am andern Morgen lagen sie noch unverrückt; diess beweisen folgende Umstände. 1.) Am Abend war die Temperatur 10°8 am Morgen nur 0°8, dagegen waren die Ordinaten des Keils im Mittel um 4, 5 D gewachsen. Eine Temperatur-Veränderung von 10° entspricht aber 4, 4D, die Differenz ist nur 0,1 D und folglich ganz unbedeutend. 2.) Das Senkel fiel am Morgen nicht mehr auf den bezeichneten Punkt allein die Abweichung entsprach vollkommen der Zusammenzichung der Stange durch die Kälte.

Den 2ten Tag wurde die Messung wieder fortgesetzt und am Abend um 4 Uhr auf dieselbe Weise wie die erste geendigt, ohne dass man sieh eines vorgefallenen Fehlers hätte erinnern können. Beide Tage Waren heiter, nur am frühen Morgen war die Erde mit einem dichten Nebel bedeckt; der Wind wehte schwach von Norden.

Zwey Tage nach jeder der beiden Messungen wurden die Journale, welche unterdessen in den Händen der Secretäre geblieben waren, mit Dinte geschrieben, vergliehen und von mir sowohl als den beiden Secretären unterzeichnet. Das eine Journal wurde dem einen derselben in Verwahrung gegeben, das andere behielt ich zu meinem Gebrauche. *)

Bey der endlichen Vergleichung der beiden Journale der zweiten Messung faud sich eine Differenz in der Ordinate eines Keils beim Niveau Lage 2 Stange Nro. 4; in dem einen Journal steht Ord. 21,8 in dem andern 31,8. Die entsprechenden Reductionen sind o ooo4894 und o ooo533;

^{*)} Eine Abschrift dieser sowohl als auch der Winkeljournale werde ich mit Vergnügen einem Jeden mittheilen, der mir seinen Wunsch in dieser Besiehung aussern wird.

nchmen wir das Mittel aus beiden, so bleibt nur eine Ungewissheit von o™oco222.

Bereclinung der zten Messung.

Die Berechnung der ersten Messung war von mir gemacht und von Hrn. G. Straus, einem sehr eifrigen und talentvollen Zögling unsers Lyzeums wiederholt worden. Das Resultat wurde mehreren Freunden der Mathematik mitgetheilt, mit der Bemerlung dass die folgende Messung, keinen Centimeter von der ersten. differiren dürfe, weil ich von meinem Apparate, nach einer vorläufig gemachten Wahrscheinlichkeits - Rechnung, eine weit grössere Genauigkeit erwarten könnte; im entgegengesetzten Falle, aber wäre ich entschlossen, eine 3te Messung der Basis vorzunehmen.

Nun-setzte ich mich nach vollendeter 2ten Messung mit Herrn Straus zusammen, wir rechneten ein jeder für sich, verglichen unsere Data und einzelnen Resultate, und stellten nachdem wir im Ganzen kaum 4 Stunden gerechnet hatten, letztere zusammen wie folgt, das Endresultat mit pochendem Herzen erwartend:

a.) 214 Stangen:				. 856 ^m 000000
b.) 5 halbe Meter				. + 2,500000
c.) Stück des messingenen halben Meters		• 1		· + o,308380
d.) Summe der Keile	•30			· + 0,806780
e.) Dicke des Silberdrathes	•			. + 0,000065
f.) Reduction aller Stangen auf die Stange Nro.	I	•,		0,035952
g.) Reduction aller Stangen auf den Horizont .				0,052245
h.) Reduction der 5 halben Meter von 17° auf	ر <u>3</u>	037	2	die
mittlere Temperatur der Messung		٠.		. + 0,000143
i.) Reduction wegen einer kleinen Krümmung d	ler	St	nng	en
(siehe unten),			• .	0,000528
Lange der Basis bey 13°0372		٠,		859 ,526643

	Reduziren wir beide Messungen auf 20° Reaumur,
	Die Ausdehnung des Eisens für 1° Reaumur ist 0,00001432 multiplizirt mit
	gibt die Ausdehnung der Basis für 1°
,	Ite Messung ,, ,, ,, ,, 20° . = 859,442734
	Nach der IIten Messung ist die Länge der Basis bei 15°0372 = 859 ,526643 Reduction von 15°0372 auf 20° 0 ,085700
	Hte Messung bei 20° = 859,440943
	Mittel aus beiden Messungen = 859 441878
4	Die Differenz der beiden Messungen unter sich ist = 0,001791 oder ; Linien.

Die Differenz der beiden Messungen vom Mittel ist nur ... o ccc895 oder ; Linie, das ist ohngefähr der millionste Theil des Ganzen. — Welcher Messkünstler könnte eine kleinere Differenz verbürgen?!

i) Bei der zweiten Messung musste eine Correction wegen einer Krümmung der Staegen augebracht werden, welche bey der ersten Messung nicht Statt fand. Am ersten Tag der letzten Messung gegen Mittag bemerkte ich n\u00e4mlicht, dass die Geh\u00e4nsse der Staugen eine kleine Krummung durch die Sonnerstrahlen erlitten hatten. Diese Krummung erhielt sich auch noch zum Theil am folgenden Tage, olmgeachtei die Stangen so mugekehrt wurden, dass die vorher im Schatten fiegende Seite der Geh\u00e4nsse nun der Sonne ansgesetzt war. Um die Wirkung dieser Krummung mit in Bechnung bringen zu konnen, wurde eine Metallsaite an die eine sonst gerade Seitenfl\u00e4che eines jedon Geh\u00e4nsses angespannt und die Abweichung in der Mitte mit dem Koil gemessen.

		I) i c	e s e	A b	w e	iс	h	u n	g wa	r				
in d	er letzter	Hälfte	des	iten '	l'ages						aten				
bey	Stange	Aro. 1	_	Ord.			die		bey	Stunge	Nro.	1	=	Ord	15,2
	15			**	31,0		-			**		2		,,	12,0
	**	3	=	. ,,	35,0					11		3	=	,,,	\$7,0
	29	4	=	77	18,0					9.7		4	-	19	20,0
	23"	5	=	19	0,0							5	_	,,	7,0

Schen wir die Krümmung als kreisformig au (wir haben keinen Grund eine andere Gestalt vorauszusetzten) so ist die Correction für eine Stange ohne merklichen Fehler $= -\frac{Ord}{2}$.

*) Die Correction ist eigentlich - $\frac{Ord.}{1}$ ($1 + \frac{1}{4} + \frac{1}{4} + etc$) denn in dem Bogen ADCEB fig. 7' sey die Schne AB \equiv 1, CH \equiv h AC + CB \equiv P, DF \equiv EG \equiv h' AD + CD + CE + EB \equiv l" und so fort; so ist $AH = \sqrt{\overline{AC} - HC} = AC - \frac{\overline{HC}}{2AC}$, weil HC in Beziehung auf AB sohr klein ist; oder $\frac{1}{2}$ $l = \frac{1}{2}$ $l = \frac{h}{h}$ also $l = l = \frac{2(h)^{n}}{h}$ oben so ist $P \equiv P' = \frac{2(h')^2}{n}$ $p^{n} = p^{n} = \frac{2(h^{n})}{n}$ also $l + l' + l'' \cdot \cdot \cdot + l^{n-1} = l' + l'' \cdot \cdot \cdot + l^{n-1} + l^n - \frac{2(h')}{n} - \frac{2(h')}{n} - \frac{2(h')}{n}$ eder $7 \cdot \dots \cdot p = 2(h) = 2(h') = 2(h'') = 2(h'')$ also $l^n - l = \frac{2(h)^n}{n} + \frac{2(h')^n}{n} + \frac{2(h'')}{n}$. . f^n ist die Lange des Bogens wenn $n \equiv \infty$ und folglich $f^n = l$ oder $\frac{2(h)}{n} + \frac{2(h^n)}{n} + \frac{2(h^n)}{n} + \frac{2(h^n)}{n}$ die gesuchte Correction. Da man in diesem Ausdruck ohne merklichen Fehler $t \equiv l' \equiv l'' \equiv l''' + \dots$ sotzen kann, und $h' \equiv \frac{1}{2} h$, $h'' \equiv \frac{1}{2} h' \dots$, ist, (weil sich bey kloinen Bogen die Sinusversus verhalten, wie die Quadrate der Bogen) so wird derselbe $=\frac{2}{l}\left(h^{2}+\left(\frac{h}{l}\right)^{2}+\left(\frac{h}{l^{2}}\right)^{2}+\ldots\right)$ $=\frac{2h}{l}\left(1+\frac{1}{h^2}+\frac{1}{h^4}+\frac{1}{h^4}\right)$. Unsero Messet angen sind aber 4 Meter lung, also l=4and $h \equiv 0 \text{ rd.}$, daher wird die Correction einer Stange in Meter $\frac{0 \text{ rd.}^3}{2} \left(1 + \frac{1}{4} + \frac{1}{4}\right)$ oder wenn man die kleinen Brüche vernachlässigt = ord

Um mich zu versichern, dass die Messstangen durch die 1te Basis-Messong nicht gelitten hatten, nahm ich am 19ten Sept. 1820 eine Vergleichung vor. Das Mittel aus 4 Beobachtungen ist:

Stange Nro. Therm.	Ord.	Nro. Therm.	Ord,	Therm.	Ord.	Nr. Therm	. Ord.	Therm.	Ord.	Nro. 1 Therm. Ord.
Corrigirt ma	n die									12,45 23,16 azirt auf 12°0
Die Diff. sin	23,3 d 0,0	o .	23,05 0,29 0,44	+	25,52 2,17 2,13		26,24 2,89 2,70	. 4	25,49 - 2,14 - 2,08	+ 0,00

Die Abweichungen sind so gering, dass man sie den unvermeidlichen Beobachtungsfehlern zuschreiben und die Messstangen als vollkommen unverändert ansehen kann,

III. ABSCHNITT.

Bestimmung des wahrscheinlichen Fehlers der Basis-Messungen.

Im vorigen Abschnitte sagte ich, dass meine beiden Messungen nicht einen Centimeter von einander differiren dürften, weil ich eine grössere Genauigkeit von meinem Apparate erwarten könnte. Wir wollen nun sehen, ob meine Erwartung gegründet war oder nicht. Die weit geringere Differenz, welche zwischen beiden Messungen Statt findet, hat zwar dieselbe sehon einigermaasen gerechtfertigt; allein da man eine solche Uebereinstimmung auch dem Zufalle zuschreiben könnte, so wollen wir die Fehlergrenze des Resultates unserer Messungen bestimmen. Diese Bestimmung wird sehr leicht seyn, da wir die Grenze der Fehler unseres Apparates und der Beobachtungen genau kennen.

- r.) Den Einfluss einer Verrückung der Stangen können wir wegen der Festigkeit unserer Pfähle und Wegen der Isolirung der Stange Nro. 5 gleich o setzen.
- 2.) Der Fehler in der Richtung der Stangen ist bey jeder Stange höchstens gleich der doppelten Dicke eines Visirstiftes = 0^m00½. Der Einfluss dieses Fehlers auf eine Stange ist 0,003 / 4 = 0^m000002; auf 214 Stangen oder die ganze Basis also = 0^m000428
- Den Fehler beim Einschieben des Keils setze ich frühern Erfahrungen gemäss auf 0,05 D oder auf 0,0000065 °) für 214 Stangen also auf 0,001391
- 4.) Den Fehler beim Einschieben des Keils unter dem Niveau, können wir dem Einfluss gleich setzen, den ein Zehntel des Keils auf die Reduction hat **). Die Reduction einer Stange für die Ord. h ist, wie wir oben gesehen haben $= \mathbb{R}^{v} = \frac{h^{v}}{2.0.11}$, ändert sieh h in h + dh so wird $\mathbb{R} + d\mathbb{R} = \frac{1}{2.0.11}$, $(h^{v} + 2 \text{ hdh})$ also $d\mathbb{R} = \frac{2^{hdh}}{2.0.11} = \frac{hdh}{(0.11)}$, folglich die Summe aller Differenzen von $\mathbb{R} = f(d\mathbb{R})$. $= \frac{dh}{2^{hdh}}$, $(h + h' + h'' + h''' + \dots)$

Nun ist nach dem Journal der ersten Messung die Summe der Qrdinaten (h + h' + h'' + h'' + . . .) = \circ ^m4454 und dh ist nach

^{*)} Die herühmten Platinastangen der Franzosen sind an dem einen Ende mit einem Schieberverschen, welcher zur Messung der Zwischenräume dient. Der Nonius dieses Schiebers gibt 1000 der Toise oder 10000 der ganzen Stange an und vermittelst einen Loupe können nach Delambre noch Dritttheile also 100000 des Ganzen geschützt werden. Der Beobachungsfehler mit dem geometrischen Keil ist 15000 des Ganzen.

^{**)} Ein Zehntel des Keils, so wie eine Linie des Niveaus, entspricht 12ⁿ. Das Niveau der Platinastingen gab die Neigung nur auf eine Minate genau, an dus unsrige ist also 5mal emyfindlicher.

der Voraussetzung = 0,1 D = 0"0000150 folglich ist

f(dR) = $\frac{0.4154}{(0.11)}$ × 0,0000150 = 0"0002595, diess wäre also die

Summe der Fehler der Reductionen auf den Horizont.

- Den Fehler beim Ablesen der Temperatur setze ich gleich o°1 *)
 für die ganze Basis ist derselbe folglich = 0"001231
- 6.) Nehmen wir in dem Coefficienten 0,00001432, welchen wir oben für die Aus deh nung unserer Stangen gefunden haben, einen Fehler an, der dem 70ten Theil desselben gleich ist, so wird die Reduction der Basis für eine Temperatur-Veränderung von 10°, welche gleich ist 0^m12508, um 0^m001758 fehlerhaft.
- Setzen wir auch den Fehler in jeder Thermometerscale gleich 1/10 Grad, so wird der hieraus entspringende Fehler wie bey 5.) gleich 0"001231.
- Den Fehler im Absenkeln wollen wir der doppelten Fadendicke also gleich o^m00130 setzen
- 9.) Der Fehler im Abschieben des halben Meters ist höchsens gleich 0,4 D = 0°0000520

Constante Fehler des Apparates, welche auf die Differenz der beiden Messungen keinen Einfluss haben können, sind:

to.) Der Fehler in der Bestimmung des absoluten Worths der Stange Nro. 1.

^{*)} Dor Nonius der Metallthermometer der Platinastangen zeigte eine Verlängerung von 0,00000345 Tuisen oder ohngeführ 100000 des Gansen an. 10000 des Gansen an. 100000 des Gansen an. 100000 des Gansen entspricht einer Verlängerung von 0,044 D das ist ron 0°000005728 oder 10000 des Gansen. Die Quecksilberthermometer sind also 3 mat empfindlicher als jene Metallthermometer, dagegen nehmen sie nicht so leicht die Temperatur der eisernon Stangen an.

Dieser ist, wie wir im letzten Abschnitt sehen werden, für einen Meter gleich o^m00000162 also für die kleine Basis = o^m001393

- 11.) Der Fehler der Reduction der Messstangen auf die Stange Nro. 1. Dieser darf für alle 5 Stangen höchstens auf 0,1 D oder 0,000130 folglich für 43 Lagen höchstens auf 0,000559 gesetzt werden.
- Den Fehler des absoluten Werthes der Ordinaten des Keils haben wir oben für Ord. 44,4 = 1/914

für Ord.
$$16,2 = \frac{1}{2^{-90}}$$

für Ord. $4.4 = \frac{1}{787}$ des Ganzen gefunden. Wir setzen den mittlern Fehler $= \frac{1}{80}$ des Ganzen. Da nun bey der ersten Messung die Summe aller Keile $= 0^{m}686$, bey der zweiten $= 0^{m}807$ war, so wird der Einfluss des Fehlers im absoluten Werthe des Keils auf die ganze Basis höchstens $= 0^{m}0000000$.

Wiederholung.	ouf die	Einfluss auf einen Meter	auf
1.) Fehler wegen Verrückung der Stangen	o ^m 000000	o ¹¹¹ 000000000	o ^m 0000
2.) Fehler in der Richtung der Stangen	0,000428	0,00000050	0,0100
3.) Fehler beim Einschieben des geom. Keils	0,001301	0,00000162	0,0324
4.) Fehler beim Niveau	0,000250	0,00000060	0,0120
5.) Fehler im Ablesen der Thermometer			
6.) Feliler in der Ausdehnung der Stangen		' '	
für 10°		0,00000204	0,0408
7.) Fe iler der Thermometerscalen			
8.) Fehler im Absenkeln			
9.) Fehler im Abschieben des halben Meters			
10.) Fehler der Stange Nro: 1		0,00000162	0 ,0324
11.) Fehler der Reduction aller Stangen auf			_
die Stange Nro. 1			
12.) Fehler des geom. Keils	0,001000	0,00000120	0,0240

Summiren wir alle Fehler welche auf die Differenz der beiden Messun-

gen Einfluss haben können, nämlich alle von Nro. 1 bis Nro. 9, so erhalten wir o o o 6,460 oder ; Zoll für die Fehlergrenze, innerhalb welcher eine jede unserer Messungen richtig seyn muss. Da es aber höchst unwahrscheinlich ist, dass alle Fehler ihr Maximum erreicht haben und alle auf dieselbe Seite gefallen sind, so können wir obige Fehlergrenze auf der dritten Theil herabsetzen. Der grösste wahrscheinliche Fehler unserer Messungen wird alsdann 0,002155. Dieser beweist, dass die Differenz o o 01791, welche zwischen den beiden Messungen wirklich Statt findet; ihre geringe Grösse nicht dem Zufall zu verdanken hat).

IV. ABSCHNITT.

Messung der Winkel des Dreiecknetzes.

Zur Messung der Winkel wurde der in allen seinen Theilen vortrefflich ausgeführte 8zöllige astronomische Repetitionstheodolith des Lyzeums von Liebherr gebraucht. Diese Theodolithen sind zu allgemein bekannt, als dass ich über ihre Construction hier etwas zu sagen für nothwendig halten sollte. Ich erlaube nur nur einige Bemerkungen, welche sich blos auf unser Individuum beziehen. Der Limbus ist bekanntlich von 10 zu 10 Sekunden durch 4 Nonien getheilt, 5 Sekunden kann man sehr gut schätzen. Auf dem ganzen Umfang habe ich noch keinen Theilungsfehler entdeckt. Die Excentricität der beiden Kreise beträgt 20", hat aber keinen

⁹ Hätte ich meine Stangen anf 3 Fus hohen häcken, die blos in den Boden eingedrückt werden, in unvnter brochen Communication mut emander geforcht, statt sie auf fest eingeschlugenen Pfählen zu isoliren, so hätte ich nicht mit derselben Zurersicht die Uchereinstimmung meiner beiden Messungen erunrten können; denn wenn sich jeder Bock beim Anflegen, Abtragen und Richten der Stungen und purchschnitt auch nur um die Diche des feinsten Haares (um 1/8 Dirmillimeter) verrückt hitte so würde hierdurch in unseere Basis, welche 214 Stangen enthält, ein Fehler von 0"0107 entstunden seyn. Wenn man diesen Pehler wegen wahrscheinlicher Compensation auch auf den 3ten Theil herabsetste, so bliebe dennoch ein Fehler von 0"00356, welcher die Summe aller übrigen Kehler unseere Messung weit übersteigen würde den die Summe aller übrigen Kehler unseere Messung weit übersteigen würde.

Einfluss auf die Beobachtungen, wenn man zwey gegenüberstehende oder selbst, wie ich immer thue, alle 4 Nonien abliest. Die Neigung der Achsen der beiden Kreise beträgt nur 7" und kann für o angesehen werden. Die Zapfen der Achsen des wie ein Passagen-Instrument sich bewegenden Fernrohrs sind so vollkommen gearbeitet, dass bey horizontalen Unterlagen die Neigung der Achse höchstens 3º beträgt. Die beiden Fernröhre vergrössern 26mal; ihre optische Kraft ist so gross, dass man den Polarstern selbst um Mittag hinter den feinen Spinnenfäden sehen kann, Welche ich in das Ocular eingezogen habe. Der eine dieser Fäden ist horizontal, die zwey andern vertikal und 32" von einander entfernt; ihre scheinbare Dicke ist nicht 2". Ich gab dem Fadennetz diese Einrichtung, weil sie den Vortheil gewährt, dass man beim Pointiren die Objecte nach Belieben hinter einen der Vertikalfäden oder zwischen beide bringen kann *). Die bewegliche Libelle, welche zum Horizontalstellen des Kreises und der Umdrehungs - Achse des Fernrohrs dient, war durch den Transport des Instrumentes von München bis Speyer zerbrochen worden, ich musste daher meine Zuflucht zu der Libelle von Baumann nehmen, die zur Bestimmung der Inclination der Messstangen gebraucht worden war. Diese Libelle wurde im Anfang und am Ende einer jeden Reihe von Beohachtungen nach Abnahme des Fernrohrs auf die Träger aufgesetzt und vertrat recht gut die Stelle der zerbrochenen.

Bey der Messung der Winkel lass ich anfangs nach jeder 10fachen Repetition, zuletzt aber, als ich sah dass gewöhnlich schon eine 5facher Repetition die stehende Sekunde gab, nach jeder 5fachen alle 4 Nonien ab. An den Beobachtungen auf ebener Erde, wo der Theodolith auf einem hölzernen Stativ aufgestellt war, musste ich gewöhnlich eine kleine Cor-

^{*)} Der Felder wegen der Inclination der optischen Achse ist hey einer Inclination van 16" (der halben Entfernang der beiden Vertskalfäden) durchaus unbedeutend, denn wenn das eine Object im Horizont, das andere, 10° über demselben liegt, was selten der Fall sit, so ist der Fehler nur c°2.

rection anbringen. Ich bemerkte nämlich sogleich bey der ersten Beobachtung im Freyen, dass der Theodolith nicht ganz unbeweglich stehen Hieb, sondern einer Bewegung des übrigens sehr soliden Stativs folgte, welche gewöhnlich nach dem Lauf der Sonne von Osten nach Westen sich richtete. Um diese Bewegung mit in Rechnung zu nehmen, beobachtete ich ihre Grösse nach jeder 10- oder 5fachen Repetition eines Winkels am Versicherungsfernrohr und brachte im ersten Fall 4: im letzten 4 derselben als Correction im gehörigen Sinne a dem beobachteten Winkel an. Noch muss ich hier bemerken dass ich während der Messung eines Winkels im Freyen immer denselben Stand beybehielt, um nicht durch einen veränderlichen Druck meines Körpers dem Stativ eine Bewegung mitzutheilen, welche auf die Genauigkeit der Winkel sehr nachtheilig gewirkt hätte.

Hier ist als Beyspiel eine Reihe von B-ohachtungen aus dem Winkeljournal-

Station N Narrenberg. den Gten Oct. 1820 um 3 U. 15'. Winkel: Domsignal (D') und östliches Ende der Basis (B)

	_		L Vern. H. HI. IV. Sum Diff. Diff. Einfacher Winkel Corr. De	- 1
192	o 5	0 6 40 35	$\begin{array}{c} + 5 + 18 - 15 - 15 - 7 \\ + 35 + 30 + 17 + 25 \end{array}$	1/2
193	5	idem 81 - 1 40 35	+ 10 + 0 - 12 + 5 + 3 36 3450 8° 7′ 6″8 + c″2 11	1/2

194 Winkel westl. und östl. Ende der Basis

	4 16	8 57	40	. 35	62	25	215	312	53	21° 20' 28" Bew.links2"	- c"2	1	
195	5 27	em 35 	50	85	87	65	287	72	18,0	31° 29′ 27″6 Bew. r. 12″	+ 1,2	13	
196	5 21	3	42	50	25	22	139	92	23,0	21° 20' 28"6 Bew.links5"	— 0,5	1/2	
197	5 125	31	5 -	- 7 -	- 5	1.7	10	111	27,6	21° 59' 59"5 Beweg. o"	+ 0,0	1/2	

Nota. Durch V bezeichne ich eine sehr grosse durch 1/2 die grösste Deutlichkeit des Objekts.

Beschreibung der Dreieckshunkte.

Als Centrum des nördlichen Domthurmes nahm ich den Fuss des eieernen Kreuzes an. Die beiden Standorte des Theodolithen sind D' in der
südwestlichen und D" in der nordwestlichen Oeffinung. Die Lage dieser
Punkte habe ich durch eine Messung von Anssen so genau als nur möglich
bestimmt. Man sehe im folgenden Absehnitt die Bestimmung der Excentricitäten.

Zu Heiligenstein wurde die Mitte des Kreuzes als Centrum des Thurmes angenommen. Der Theodolith war in II' in der nördlichen Oeffnung auf dem äussern Rande des Mauerwerks aufgestellt. Man sehe die Bestimmung dieses Punktes im folgenden Abschnitt.

Zu Iggelheim diente als Signal die östliche der zwey mit runden Knöpfen versehenen Helmstangen, welche auf dem keilformigen Dache des reformirten Kirchthurmes sieh befinden. Um Heiligenstein, den Dom und die Mannheimer Sternwarte von demselben Punkte sehen zu können, liess ich die östliche Seite des Daches durchbrechen und stellte den Thedolithen auf ein gut befestigtes Brett vor die Oestnung hinaus. Man sehe den folgenden Abschnitt.

Ucber dem Mittelpunkte der Rotonde der Mannheimer Sternwarte befand sich noch das von Lämmle daselbst errichtete vierseitig pyramidalische Signal. Das Instrument stand westlich auf der Brustwehre der Plattform. Die übrigen Dreieckspunkte sind, wie schon früher bemerkt wurde, mit Steinen bezeichnet, in deren Mittelpunkt sich messingene Cylinder befinden. Diese Steine sind mehrere Fuss lang und liegen mit ihrer obern Fläche über einen Fuss tief unter der Oberfläche der Erde.

Signale.

Als Signale gebrauchte ich weisse Papierstreisen auf einem schwarzen Brette. Die Mitte des Papierstreisens war durch eine seine sehwarze Linie bezeichnet, welche mit einem Senkel genau vertikal über dem Mittelpunkt des messingenen Zylinders errichtet wurde. Auf eine Entfernung von 6000 Fuss erhielt der Streifen eine Breite von einem Zoll, so dass der vertikale Faden des Fernrohrs denselben auf beiden Seiten nur wenig hervorschimmern liess. Ich wählte diese Gestalt der Signale, weil die Beleuchtung keinen-Einfluss darauf hat, und weil sie eine sehr scharfe Pointirung zulässt.

Zusammenstellung der gemessenen Winkel

ro.		Deut	d. w		Diff. rom Mittel	Nro.	des . Rep.	Deu	tl. W	inkel		. von
	S	tation	Dom i	n D'			w	inkel	AD'W	Nro.	3	
						7	20	11/2	14° 52	44"2	_	0,1
	W	inkel	AD'B N	ro. s						44,2	-	0,1
						12	20	1		45,85		
2	20	2	19° 25'		- 0"22					45,85		
					- 0,22	31	30	1		43,4		
9	5 ·	2*			- 2,17					43,4		0,93
10	20	1			- 0,17		-					0,9
_					- 0,17		70	11/4	Mittel	44,33		
15	10	1		58,2	- 1,22							
26	10	1*		61,45	+ 2,03							
27	20	1		60,2	+ 0.78		***					
••	-				+ 0,78		W 1	nkel.	HD.M	Nro.	4	
29	20	1			+ 0,23	4.5	20	1	15° 34	1 5080		
-					+ 0,23	7-1	20	1	13 34	38.8	_	
	90	1 1/4	Mittel	59"42								
	W	inkel I	BD.W	Tro. 2	!		W	nkel	BD'H	Nro. 5	,	
3	10	3	34° 18'	43.85	+ 0"21	13	20	1	18° 43	1576		
4	10	2 /			- 0.16				20 40	43 0	_	
5	10	2			- 2,01							
	10	2		44,35	+ 0,74							
11	20	1		44,05	+ 0,44		W	inkel	ND'A	Nro. 6	,	
					+ 0,44							
30	20	11/2		43,75	+ 0,14	34	20	11/2	12° 264	24"0	_	0"65
					+ 0,14	39	20			25,3	+	0,65
	80	4 3/6	Mittel	13,61			40	4 1-	Mittel	24,65		

	. Rep	. Deut	tl. W	inkel	Diff. vom Mittel	Nro. o		p. Dent	l	Winkel	Diff. von Mittel
	w	inkel	BD'N	Хro.	7		7	Vinkel		E Nro. 1	
32	20	1	6° 59		+ 0"79 + 0,79	46	5	3*	11°	51' 30"3	5
35	10	216.	*		- 1,81	Chal			T2 J	J 1) -	sis in A
36	5	*			- 4,71	Stat	101	westl.	Ena	der ba	sis in A
37	20	1 .2			· - 0,86						
٠,		-			-0.86		_				
38	2)	1			+ 0,09						
				34,6	+ 0,09		1	Vinkel	BAD	Nro. 1	3
	60	1, 1/4	Mittel	34,51		50	20	2	830	33' 20"6	- 1"1
										20,6	- 1,1
	727	into?	ND'H	V	.,	53	10	11/2		23,1	+ 1,1
	**	inrel.	n D.H.	Aro.		62	10	2			+0,9
33	20	1	11° 41	11"6			40	13/4	Mitte	el 21,	7
00					-						
							3.5	rinkal.	CAV	V Nro.	
510	tion	närdl	liches S	Signa	lin C						
,		norus				.51	20	1 1/2	94°		- 0,35
_											- 0,35
						58	10	1 1/2			- 0,15
						58	10	11/2		47 ,4	+ 0,85
	71	inkel	BCAN	ro. 8			40	11/2	Mitte	1 46,5	-
	00	4 . 4	FN8 01	or the							
40	20	1,/2	54° 31,	25" 1.	<u>, </u>		77		D/ 4 3	V Nro.	
							*1	i in a ci	D'A V	V 241.0.	10
			nor .			52	10	11/2	990	0' 2"0	
	v	Vinkel	BCEN	iro. y			-				
	20	2	660 224	54110			-				
41	20		00 22	310.			*	vinkei	BAL	Nro. 1	,
						51	11	11/2	116.	26' 47"7	
	W	nkel	B C W Y	ro. 1	0		MIL-LO MI			_	
	•	0.18	* 99° 57	EONE							_
42	3						V	Vinkel	EAV	V Nro. 1	.8
4.3	10	· 1 /2		56,25		55	10	2	60°	59' 47"	+ 1.3
	10	11/2	Mittel	50,7		57	10	11/2	-0		- 0.9
						57	10	1 /2			- 0,2
	TT	nker	ECWI	Yro '	11	31	30		31:11	el 46.2	
	** 1	aker .	27 41 11				30	1 3/4	Torier	40,2	
	20	1 1 52	333 354	1"6							
ስስ			3.7 3.7				1,	Vinkel	BAN	Nr.o. 1	9
44								0.6	700	221 5546	5 + 1,15
41											
41	Wi	nkel /	AGW N	ro. 12			10		100		
	Wi	nkel I	45° 26	-		-59	10	1 ·ft			- 0,3

Nro. des Journ. Rep. Deutl. Winkel Mittel	Nro.des Diff. von
** Winkel DrAN Nro. 20	Winkel HBW Nro. 29
60 10 2 154° 11′ 17″8	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
Winkel BAC Nro. 21	20 11f2 Mittel 55,6
63 10 11/2 889 94 1 11/2	** Winkel HBD' Nro. 30
	74 10 1 1/2 143° 12' 47"0
** Winkel EAC Nro. 22	143 10 1/2 53,2
61 10 2 155° 23' 20"8 64 10 25,6	Winkel ABD' Nro. 31
66 10 31,5	75 10 2* 77° 0' 34"9 - 2,50
	140 10 $1/2$ 37.17 — 0.03
** Winkel CAE Nro. 23	10 1/2 Mittel 37,4
65 10 204° 36′ 26″}	Winkel HBA Nrb. 32
	76 5 2 66° 12' 10"75
Station östl. Ende der Basis in B.	
	Winkel NBA Nro. 33
	136 10 $x/2$ 87° 52′ 38″47 $+$ 0,47 137 10 $1/2$ 37,57 $-$ 0,43
Winkel EBW Nro. 24	20 1/2 Mittel 38,0
67 10 1:62 24" 13' 6"0	
	Winkel WBA Nro. 34
Winkel WBC Nro. 25	139 3 1/2 1° 9′ 13″7 -0.5 141 10 2 14.3 $+0.3$
68 10 2 1/2* 38° 28′ 41″5 - 138 10 1/2 10.2	13 1 Mittel 14,0
- 138 10 1/2 10,2	
10 2,1 1111111 10,12	Winkel WBD Nro. 35
Winkel EBC Nro. 26	69 10 1 1/2 780 9' 55"6
70 10 11/2 62° 41' 17"0	
	Station Berghauser Signal in E.
Winkel ABC Nro. 27	•
71 5 3* 37° 18' 50"0	Winkel AEB Nro. 36
	147 5 1/2 38° 10' 52"4 + 0.25
Winkel NBH Nro. 28	147 5 1/2 38 10 32 4 + 0,25 148 5 1/2 51,9 - 0,25
73 10 1 21° 40' 27"7	10 1/2 Mittel 52,15

Nro. des Journ. Rep. Deutl. Winkel Mittel	Nro. des Journ. Rep. Deutl. Winkel Mittel
Winkel CEB Nro. 37	Winkel AWE Nro. 43
149 6 1 1/2 500 551 49"1 + 1"1	166 5 1f2 51° 15' 51"8 + 6"0
150 5 1 1/2 46.77 — 1,23 11 1 1/2 Mittel 48,0	107 5 $1/2$ 51,7 $-0,1$
11 1 1/2 stittet 48,0	10 1/2 Mittel 51,8
Winkel WEA Nro. 38	Winkel D'WB Nro. 47
151 5 1 67° 47' 23"0 - 1.2	465 5 6 670 044 0547 0 5
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	164 5 1/2 67° 31′ 24″7 — 0,4 165 5 1/2 -21,7 — 0,3
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	181 10 1/s 25.05 - 0.05
20 1 Mittel 21,2	25,05 - 0,05
	182 5 1/2 20.3 + 1.2
Winkel WEB Nro. 39	25 1/4 25,1
153 5 2 105° 55′ 17″8 + 1.2 154 - 5 2° 15.1 - 1.2	Winkel D'WA Nro. 45
10 2 Mittel 10,0	170 5 1/2 66° 7' 13" + 1.2
	171 5 1/2 10.9 - 1.3
Winkel CEA Nro. 40	**
155 5 1 12° 44′ 56 $^{\mu}$ 76 $-$ 0.24 156 5 1 . 57.3 $+$ 0.3	Winkel CWB Nro. 46
10 1 Mittel 57,0	172 5 21f2* 41° 33' 56"7 + 3,8
	175 5 1 52,1 - 0,5
Station westl. Signal in W	170° 5 1 53.4 + 0.5
	10 1 Mittel 52,9
	Winkel CWE Nro. 47
Winkel AWB Nro. 41	173 5 2:fa*. 91° 25' 30"2 - 1,6
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	
180 5 1,2 11,9 + 2,9	10 1/2 Mittel 31,8
20 3/4 Mittel 12,0	Winkel BWII Nro. 48
Winkel BWE Nro. 42	168 5 1/2 79° 33' 41"0 + 0"3
	109 5 1/2* 10,2 — 0,5 183 5 1/2* 35,4 — 5,3
162 5 1f2 49° 51' 42"1 + 1.8	183 5 $1/2$ * 35,4 - 5,3 184 5 $1/2$ 41,0 + 0,3
163 5 1ft 38,6 - 1,7	15 1/2 Mittel 40,7
10 1f2 Mittel 40,3	13 3/2 321101 40)/

Nro. des Journ. Re	p. Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel	Nro. Jour		Deutl.	Winkel	Diff. von Mittel
v	inkel CW				w	nkel II	NB Nro. 5	3
177 5		9' 40"0		198	5	ıfa 10	10 431 2"4	- 040
178 5	1 1/2	40,3	+ 0,1	200	5	1/2	4,3	
10	1/2 Mit	tel 40,2		332	5	1	3,8	
				333	5	1		- 0,5
** 7	Vinkel Dr	WH Nro	• 50	. 331		1	2,8	
187- 5	of 2 117	5' 4"3		335	5_	1	3,9	+ 0,6
137 3	1). 11/	J 4 J	7		30	35; Mi	ittel 3,3	
Station	Narienber	ger Sig	nal in N		Wi	nkel HN	D' Nro. 5	54
-				202	5		9 35' 59"1	- 0.3
		-		. 219	5	1	63,3	+ 3,9
7.5	inkel D'N	B Nro	:1	220 330	5	1*	63,6 58,6	
		-		315	5	1:52	59,2	-0.2
192 5 193 5	1 1/2 80	7, 5,0	+ 1''0 + 2.5	310	5	11/2	58.8	
203 5	11/2	4,5	+ 0.0	317	5	1:52	57,5	
218 5	1		- 1.0	348	5	11/2	59.2	- 0,2
313 5	1.52		1,1		41	11/4 Mi	tel 59,4	_
341 5	11/2	3.7						
30	1 1/2 Mit	tel 4"5	,		Wir	kel AN	D' Nro. 5	5
11.	inkel AN	R Nro 52	,	213	6	1 13	° 22' 28"25	
**			•	214	5	1		- 0,7
194 4	1 21°	29' 28"0	- 1"1	215	5	1	25,3 27,2	- 0,8
195 5	1	28.8	- 0,3	216 217	5	1	27,2	+1.1 + 1.1
196 5	1/2	28,1	- 1.0	371	5	11/2	25,4	$\frac{-0.7}{-0.7}$
197 5	1'2	29,5	+ 0,4	312	5	1:/2	25.0	- 1.1
201 10	1∫2	. 29,1	+ 0,0	0.0	35	1 J Mi		
212 5	1		+ 0.3		03	1.01		
337 5	11/2		+ 0.1					
338 5	11/2		- 0,9	St	ation	Heilig	enstein i	n H'
339 5 340 5	11/2		- 0,9					
	11/2		+ 0,7			:		
3/19 5	1	30,1	+ 1,0					
350 5 351 5	1		+ 0,8		Win	kel BH	N Nro. 50	5
352 5	1		- 0,7		.,,,,,,			
353 5	11/3	30,2	+ 1,1	242	7	1f2 53°	44' 51"7	+ 0"2
354 5	11/2	28.8	- 0,3	243	5	1	51,3	- 0,2
					12	3/4 Mi	tel 51,5	

Nro. Journ	đes n. Rep.	. Deu	tl.	Winkel	Diff. vom Mittel	Nro.		p. De	eutl.	Winkel	Diff. vom Mittel
	Wi	nkel V	W H' B	Nro. 5	7						
	-		000	25' 50"4				Stati	on Do	m in D	
232 239	5 8	11/2						-6			
239				47,0	-1,3						
240	10	1/2		49,0	-0.1	_					
241	10	3/2			+ 0,0	-					
241	10				+ 0,0						
	43	3//	Mittel								
	43	94	MATTER	47)1			***	. 1 . 1	TEDAT	N.ro. 61	
							. **	Inker	11 15-3	1.10. 01	
	Wi	nkel	1 H, D	Nro. 5	8	6	10	2	730	23' 6"1	- 2"0
						17	10	3*		12,3	
231	10	1	81° 5	224 31435	+ 0"15	18	10	4*		10,5	
				31,35	+0,15	19	10	2		10,2	+ 2,1
235	10	1/2		30,93	3 - 0.27	20	10	2		9,3	+ 1,2
					- 0.27	20	10	2		9,7	+ 1,0
236	10	1/2		31,9	+ 0.7	321	10	2		7,73	3 - 0.37
				31,9	+ 0,7	323	10	2			- 0,4
238	10	1/2		32,5	+ 1.3	325	10	2		7,0	- 1,1
		-		32,5	+ 1,3	327	10	2		7,3	-0,76
357	5	1			- 1.8	329	5	. 2		7,9	- 0,2
358	5	1			- 0,6		85	2 M	littel	8,1	
359	- 5	1		30,7	- 0,5		-	-		- , -	
360	5	1			0,8						
361	5	11/2			- 0,1						
362	5	11/2			+ 0,4						
	70	1 Mit	tel	31,2			S	itatio	n Dor	n in D"	
					•						
	Win	kel D	'H'N	Nro. 5	9						
355	5	1/2	710 A	9' 20"8	+ 0.4						
356	5	1/2	/1 4	20,6			997	-1-1	TD436	N.ro. 6	0
	10		Mittel				***	nkei	J D. M	14.10. 0	2
						85	15	1	67°	5' 21"7	
	Win	kel M	H D	Nro. 60)	81	10	1		23,0	
						313	10	1		22,4	
	_					314	10	1		91,9	_
237	7	11/2	31° 3	7' 47"9	_		45	1 M	ittel	22,25	-
					_						

Nro. Jour		Deutl.	Winkel	Diff.vom Mittel	Nro.		Deutl.	Winke		vora
		Winke	1 J D" (M)			Sta	tion Igge	lheim i	n I	
22	10	11/2	67° 18' 33"0	+ 2"4						
92	10	1:/2	31.5	+ 0.6	-					
22	10	11/2	31,1	+ 0.2						
22	10	11/3	32,9	+ 2.0			d.			
24	15	2	32,3	+ 1.3		11.	inkel HJ	D Nro.	64	
77	10	11/2		- 2,4						
78	21		20,0		215	10	1 1/2* 25	9 46/ 39	117	
,		1 ,	29,0	- 1,9	210	10	11/2		47 +	1:157
	86	11/2 3			217	- 5	1 1/2		2 -	
	00	11/2 11	littel 30,9		218	5	11/2	38		
					219	5	11/2		1 +	
					250	5	11/2		8 +	
86	12	1	0° 13′ 7″2		257	5	2		1 -	
				_	250	5	.2	36		
					201	5	2		5 +	
	N/	62 = 6	79 5/ 23/17		202	5	11/2		25 +	
obe		02 == 0	7° 5' 22''2!		263	6	11/2		6 -	
one	-			,	265	8 -	11/*	33	1	
	57	1 Mitte	1 22,6		260	5	11/2		.8 —	
					269	10	1,1/3		82 + 1 82 + 1	
	Win	kel-MI	O"O Nro. 6	3	281	10	1/2		4 -	0,4
					282	10	1/2		8 +	
316	10	1 1	7° 41' 29"3	(a)	202	10	1,2		8 +	
			, ,, ,, ,,		283	10	1 //2-		ŏ + i	
					200	10	.,-	37,		
			-0 -1 -011			101	1 1/4 Mitt			- , -
Nro.			79 5' 22'16			101	Till Tiller	CI 30)		
23	16		9° 23′ 55,4							
Diff.	16	2 1	7° 41' 27,2	(p)		Wi	nkel DJ'	M Nro.	65	
21	20	2 1	7° 54′ 36″85	-	255	10	11/2 760	34' 2"	2 - ()IIA
86			0° 13' 7"2	•				2,	2 - (), T'
				7	272	5 .	2	3,0		1,4
Dia.	12	11/3 1	7° 41′ 29,65	(6)	273	5	2	3,6	+ 1	,0
					271	5	21/2	3,		,8
					275	5	11/2	2,		
(a)			70 41' 29"3	+ 0"6	270	5	11/2	2,0		
(b)		2	° 27,2		277	7	2 1/2	2 ,		
(c)		11/2		+ 0,95	278	5	2	1,8		,8.
	38	1 1/2 Mi	ttel 28,7	-		47	13f4 Mitte	2,6		

Ñro. d Journ		Deutl.	Winkel	Diff. vom Mittel	Nro. d Journ		Deutl.	Winkel	Diff. von Mittel
Stat	ion	Mannheim · in M		rnwarte		wi	nkel H	l'J Nro.	68
					292	5		8° 25' 41"4	
					293	_5	11/2	42,9	+ 0,8
	5V	inkel DM/J	Nro.,6	56		10	1 1 f2 Mi	ttel 42,1	
287	10	1 1/2 360 5	21' 59"9	5 + 1"25					
				5 + 1,25		: W i	nkel JM	O Nro.	60
289	10	11/2		5 - 1,05					0,
				5 - 1,05	294	5	1/2 5	30 40' 57"	+.0"7
307	5	2* 1	60,6		302	5	11/2	56,0	
310	10	1		- 0.3	303	5	11/2	55,2	
	-			0,3	304	5	11/2	57.8	+ 1,1
	30	1 ifa Mittel	58,7		305	5	11/2	55,3	
					. 306	5	1 1/2	58 -6	+ 1,9
	w	inkel DM'H	Nro.	67		30	. 1 fz Mi	ttel .50,7	
292	8		56' 15"7		NO	0.5	4 - 6 - 0	(0 01/ 50/	
309	10	2	17,3		Nº 66	_		6° 21' 58"	
311	10	1	16,6	+ 0,1			Summe 9	0° 2' 55"	4
	28	1 1/2 Mittel	16,5	,					

NB. Die mit *) bezeichneten Winkel wurden bey der Berechnung des Mittels ausgeschlossen.

Die mit ** bezeichneten Winkel mussten rerworffen werden, weil ich dey der Messung derselben um dus Stativ herungehen musste.

V. ABSCIINITT.

Bestimmung der Excentricitäten und der Reduction der gemessenen Winkel auf das Centrum der Station.

Um die ausser dem Centrum der Station gemessenen Winkel auf das Centrum reduziren zu können, muss man die Entfernung des Instrumentes von dem Centrum der Station (ich nenne diese Entfernung Excentricität) und den Directions-Winkel kennen, welche diese Entfernung mit einem der beiden Schenkel des zu reduzirenden Winkels bildet. In kleinen Dreiceken hat unter übrigens gleichen Umständen ein Fehler in der Bestimmung der genannten Stücke einen grössern Einfluss auf die Reduction und folglich auch auf den reduzirten Winkel, ich habe daher auf die Bestimmung der Excentricitäten und der Directions – Winkel eine besondere Sorgfalt verwendet. Je nachdem es die Localitäten erforderten, musste ich eine andere Methode anwenden, um die möglich grösste Genauigkeit zu erreichen.

a.) Excentricitäten auf dem nördlichen Domthurme.

A' C' A, C, fig. 14 sind vier Punkte in den Oeffnungen des Thurmes; D. bezeichnet die Projection des Fusspunktes des Kreuzes welches als Signal diente, Cg, oder D" bezeichnet flen Standort des Theodolithen in der südwestlichen Oeffnung D" deutschen in der nordwestlichen.

'Von einem Panhte, welchen ich ausserhalb des Thurmes so wählte, das er mit D' and dem Fusspankte des Kreuze's in eine vertikale Ebene fiel, hestimute ich im Inneru des Thurmes einen Pankt G in derselhen Ebene, und vermittelst dieses letztern erhielt ich die Richtung der Diagonale $C_pC_pC_s$ and welche die Projection D füllt. Nan legte ich eine Lutte $\Lambda^{pr}\Lambda_{pr}$ von $8^{pr}(s)$ so dass ihre Mitte e auf die Linie CC, fiel und lazeichnete vorläufig auf ihrer Hichtung noch die Punkte $\Lambda^{r}\Lambda^{r}\Lambda_{s}\Lambda_{s}N_{s}$ so dass $\Lambda^{rr}\Lambda^{r}\Lambda^{r}=0^{pr}$, $\Lambda^{pr}\Lambda^{r}=0^{pr}$, $\Lambda^{pr}\Lambda^{r}=0^{pr}\Lambda^{r}=0^{pr}$, $\Lambda^{pr}\Lambda^{r}=0^{pr}\Lambda^{r}=0^{pr}$, $\Lambda^{pr}\Lambda^{r}=0^{pr}\Lambda^{r}=0^{pr}$, $\Lambda^{pr}\Lambda^{r}=0$

Die gemessenen Seiten und Winkel sind:

Berechnet man alle Stücke des Vieracks so findet man

 $A^{\prime e} \equiv 3^{m}4558$ $C_{\prime e} \equiv 3^{m}4847$ $\phi^{\prime} \equiv 86^{\circ}$ 59', 20", hieraus folgt $A^{\prime\prime\prime}e \equiv 4$,2028 $C_{\prime\prime}e \equiv 3$,6847

unil wenn man die Mitte von $C_{III}C^{III}$ durch e' bezeichnet so ist (weil $C_{II}e^{i} \equiv 3,7000$) ee' $\equiv 3,7000 - 3,6847 \equiv 0,0.53$

Aus den hey B gemessenen Winkeln ergiebt sich De c,0748 folglich ist De n,0153 + 0,0748 = 0,0901 und C,D = DD = 3,0748

Aus den bey P gemesseren Winkeln ergibt sich . . ne = 0,2571

In dem Dreieck Cnen sind nun zwey Seiten Cne, ne und der gebildete Winke
e bekannt
man findet daraus den Winkel 4 = 4°. o'. 1"7
ferner erhält man aus $A^{m}A_{m}: n \in \mathbb{R}$ $A^{m}P$ $A_{m}: n P e, n P e \equiv 2^{\ell}, 12, 1$ folglich $\dots \dots \dots$
Jetzt kennen wir in dem Dreieck AmeP die Seite Ame = 4m2028
den Winkel A"Pe = A"Pn + nPe = 0°. 354 50"
und den Winkel A"eP
weraus die Entfernung eP
Wenn die Projection D genau auf die Diagonale CmCm fallt, wie wir bisher ange-
nommen haben, se crhalten wir den Winkel CHPD durch die Proportion
oder
oder 3.68(7:3.77(8) = 25.13(7: #P.1)
hieraus folgt n P D
Theraus long in a Decision of the control of the co
der gemessene Winkel nPD ist = 2'. 13,85
Differenz
Die ganz unbedeutende Differenz von 1"48, welche zwischen dem berechusten

Die ganz unbedeutende Differenz von 1"48, welche zwischen dem berechneten und gemessenen Winkel Statt lindet, beweist, dass die Projection D ohne merklichen Felder auf C_{III}C^{III} fällt.

Wollte man aber dennoch and diese Differenz Rücksicht nehmen, so müsste manden Punkt D um 40,3 Sin 11/8 oder um 0,0039 gegen Am hin rücken und folglich die Excentricität 19/10 nm 0,0039 vermindern. Abstann wärde auch der Punkt e um 0,0038 gegen Am hin rucken und die Linie Ame gleich werden 4,2028 — 0,0038 = 4,2000 und e also genau in die Mitte von AmAm fallen. Der Winkel 4 würde um 0,0039 3,77/8 Sin 14.

oder um 2'. 38" kleiner also = 3°. 57'. 24" und \$\phi\$ um eben so viel grösser, also = 87°. 01'. 58"

Wir haben nun in fig. 15 D⁴D und den Winkel D⁴DD⁴ zu bestimmen. A⁴D⁴ ist durch Construction auf A⁴e senkrecht und \equiv 0,278 dankt man sich 1D parallel nit $A_{1}e$ so ist tang tDD⁴ $\equiv \frac{D^{4}l}{L} \equiv \frac{D^{4}A^{4}e}{A^{4}e} = \frac{1}{L} \tan \frac{2^{6}}{L} \cdot 3^{6}e$

	In fig.	16 ist	HI	γI.							٠.			٠,					. :	=	730.	23%.	8*
																					187.		
els	0 . ,	·		G							٠		٠						. :	=	113.	51.	31
	Nun. ist	Sin m	=	DDi	Sin	G	U	nd	da	lo	g	JD	du	rch	ci	nci	või	läi	ılige	R	echnu:	ng se	chon
gel	unden is	t = 4	,c6	03900	50	is	t												m :	=	09.	14.	2*
ful	glich .						٠												p :	=	66.	7-	27
1411	d								٠.	٠			÷						q :	_	23.	49.	i
une	d in dem	Prei	eck	JD"I)														n:	_	0.	0.	27.
als	d in dem o d folglich	·. · .			٠.		:				٠					n	+	· q	:	=	23.	49.	28
with	d tolglich	der l	Dire	ction	18 77 1	ink	ei	11)	"D		٠	٠	٠	•	•	٠	•	٠	. :	=	2030.	49'	28#

Wiederho

$$D'D = 5^{m}7748$$
 der Winkel HD'D = 187° . $14'$. 59^{\bullet}
 $D''D = 5,7050$ = $JD''D = 205$. 49 . 28

Anni. Da die Punkto A' A' A, A C' C' C, C, auf den steinernen Platfen der Oeffnungen eingegraben wurden, so kann man die Projection D des Fusspunktes des Kreuzes in dem Thurme leight finden.

b.) Excentricität zu Heiligenstein

MN fig. 5 stellt das Manerwerk vor-

Il die Projection der Spitze des eisernen Kreuzes unter dem Hahne ,

III' den Standjunkt des Theodolithen in der nordlichen Oeffnung auf dem äussern Rende des Mauerwerks, eingegraben in die etwas hervorragende steinerne Fassung der Oeffnung.

Die gemessenen Linien und Winkel sind: (laut Jonenal Nros 224 bis 231) A II' = 2.9c5, AB = 55,740, also II'B = 58,645; AC = 61,493, der Winkel A C II' = 2° 42' 45".

Da C in der Verlängerung von MA liegt und also H'AC = 90° ist, so ist

ferner wurde gemessen der Winkel BH/C = 8(0 1-1 55"

Aus den beiden Seiten des Dreiecks BIFC und dem gebildeten Winkel lassen sich die ührigen Stücke berechnen und man findet;

BC = 80m696 der Winkel B = 49° 23' 11" C = 46° 18' 53" ferner wurden in B und C gemessen -

die Winkel HB II = 3° 53' 54" und HC II = 0° 4' 43"

Man kennt daher in dem Dreicek HBC

die Grandlinie BC = 8c^m696 und die daran liegenden Winkel B = 52°, 57°, 5", C = 86°, 13′, 15" die daraus berechaten Seiten sind: BH = 58.9;9, CH = 64,547

Nun gibt das Dreieck HBH' in welchem man & Seiten BH und BH' nebst dem gebildeten Winkel kennt:

c.) Excentricität von Iggelheim,

MN stellt das Mauerwerk des Thurmes der reformirten Kirche in Iggelheim vor-J ist die Projection der Achse der auf dem keilformigen Duche gegen Osten befindlichen mit einer Kngel versehenen Stange, welche als Signal diente;

J' der Standpault des Instruments ausserhalb des durchbrochenen Daches; (S ein später in der Oeffnung des Daches befestigtes Signal.)

AB cine ouf dem Felde mit zwey amehrlangen holzernen Stangen gemessene Basis.

von wehrher aus die Lage der beiden Punkte J und J' auf folgende Weise bestimmt wurde.

In dem Dreieck AJ'B ist die Basis AB = 120 Meter (laut Nro- 251 bis 270 des Journals)

```
gemessen
                            verbessert
  J' = 569. 14'. 6"
                           55°. 131. 5."
       55. 40. 20
                           55. 40. 10
                                            felglich A J. = 119m20
  A = 68.
            6. 6
                          185°. c'. c"
Summe 1850. ct. 26"
in dem Dreieck AJB ist
                                          AB = 120 Met.
     gemessen
                            verbessert
 I = \cdot \cdot \cdot
                          55°. 464. 56"
 B = 55%, 40%, 10"
                          55. 40. 0"
                                       ) es folgt hieraus AJ = 119,83
 A = 68. 33. 14"
                          68. 33. 4"
```

Nun kennt man in dem Diei ek JAJe zwey Seiten und den gebildeten Winkel AJ = 110.83 und A = 27'. 8" $\Lambda J' = 110,20$

hierans folgt J J' = 1,1343 Met. und AJIJ = 1239, 354, 4 " · · DJA = 3.0, 86, 56 . . DJ/J = 159°, 45′, 45′

Durch unmittelbare Messungen fand ich CD = 3"8 12 Df = 1" 182 Dg = 1" 159

fJ' = 0,575 gS = 0,345 SJ' = 0 m27

Diese Data sind hinreichend um die Punkte J, S, J' wieder zu finden.

Ann. Die Winkel wurden nur einmal gewessen, aber alle h Novien algelesen und di ein Tehler von 10" einer Acaderung von omes, in JJ entsprucht so konnen allo Bistummungen für sehr genau angesehen werden.

d.) Excentricität auf der Sternwarte zu Mannheim.

Als Centrum der Mannheimer Sternwarte nahm ich den Mittelpunkt der Platte in der Rotoude au. Die Excentricitit von M. and der Brustwehre wurde unmittelbar genessen und gleich 4°0.5 gefunden. Durch den im Centrum selbst aufgestellten Throudolitlen wurde der Winkelzwischen M. und Oggersheim gleich 3° of o'r bestimmt, mehrere Messungen dieses Winkels weichen mur um 1' his 3° von einander ab. Der Directswinkel gegen Oggersheim ist folglich 1°75° o'r MM' = 4°0.6 der Winkel OMM = 1°25°, o'r o'r Mid 1°25°, o'

Reduction auf das Centerum der Station

Nach einer vorläufigen Berechnung der Seiten der Dreiecke, wurde die Reduction der Winkel auf das Gentrum der Station herechnet. Um aber die grösste Schärfe in diesen Reductionen zu erhalten, wurde die Berechnung nach den schon verbesserten Elementen zum zweitenmal vorgenommen. Der Rechnung wurde die bekannte Formel $R = \left(\frac{\sin{(n+m)}}{A} - \frac{\sin{m}}{B}\right)$ e zum Grund gelegt. A und B hezeichnen die heiden Seiten welche den zu reduzirenden Winkel a bilden, m ist der Directionswinkel zwischen dem zur Rechten liegenden Objecte und dem Mittelpunkt der Station, e ist die Entfernung des Theodolithen vom Mittelpunkt der Station oder die Excentricität. Bey dieser Gelegenheit wurde auch der sphärische Excess berechnet und ; desselben an jedem Winkel angebracht.

Station	Dom	in	D	Excentrici	tä t	=	3m7749
---------	-----	----	---	------------	------	---	--------

			73° 23′ 8″ 113. 51. 29.	HD'J R	=	73° · 23′ · 8″10 — 1. 21 ,75
log			3,6957322	153 sph. Exc.	=	0.05
log	DJ	=	4,0603900	HDJ	=	73". 21'. 40"30

Station Dom in D" Excentricitat = 3m7050

	67° 54. 23"	JD-4M R		_	5'. 22"60 0'. 54,64
log DJ =	4,0003000	if3 sph. Exc.	_	-	0,17
log DM =	4,27,33500	JDM	=	67°.	4'. 27"79

Station Dom in D Excentricität 3m7050

```
179. 41'. 29"
                            OD"M
                            R.
       = 1.6. 41. 4
                                   = -
          4,2901613 1/3 sph. Exc.
                                               0,10
log DO =
                                   = 17°, 41', 17"49
log DM =
          4,2753500
                           ODM
 Station Heiligenstein in II Excentricitat 2mg869
          710: 491. 21" -
                            D4I/N = 71°, 49', 20"70
       = 111. 31. 15
                                     -
            3,6953987 1/3 sph. Excess =
                            D'HN = 71. 39. 49,01
log HN =
            3,0066179
       = 81. 22. 31
183. 20. 15
                            TIIID
                                     81. 22. 31,20
                            R
                      13 sph. Exc.
log HJ =
          4.0367726
                                      -
log HD =
            3,6957331
                            JHD
                                   = S1. 21. 43,31
                            MII/D
                                       31. 37. 47.90
   a
           31. 37. 18
          183. 20, 15
                            R
                                          0. 8.17
                                       -
           3,3597760 1/3 sph. Exc.
log IIM
                                           0. 0.17
            3,6957331
                            MILD
                                      31.
log HD
                                   = 35. 25. 49,10
          35, 25, 49
                            WH'B
       = 165. 16. 6
                                      _
                                         2. 27,75
          3,389/255
                      1/3 sph. Exc.
                            WHB
                                       35. 23. 21,35
log HB =
           3,4247347
   Station Iggelheim in J' Excentricität 1m1343
       = 25°. 16'. 37"
                           DJ'H
                                       25°, 164, 364 80
       = 134. 32. 10
            4,0603900 1/3 sph. Exc.
                                                0,05
log JH = 4,0467726
                            DIH
                                   =
                                       25.
                                           16. 28.8
       = 76. 31. 3"
                            MJ/D
                                      76.
                                           34. 2,60
        = 159. 48. 47
                                          0. 17,95
   m
          4,2516616 1/3 sph. Exc. =
log JM
                                       _
                                           0. 0,17
                                  = 76. 33. 44,48.
           4,0603900
                           MJD .
log ID
```

Station Sternwarte in M' Excentricitat = 1m6060

a = 36°, 21′, 59″ m = 230, 41, 0 log MD = 4,2753500 log MJ = 4,2516646	R 153 sph. Exc.	= =	21'. 58"70 0. 9.15 0.17 21'. 49,38
m = 7°. 56′. 16″ m = 259. 6. 40 log MD = 4,275350.) log MH = 4,3597786	DM/H R 153 sph. Exc. DMH	= 7°. = = = = = = = = = = = = = = = = = = =	56'. 16"50 0. 9,58 0. 0.05 56'. 6"87
a = 25°, 25′, 42″ m = 230, 41, 0 log MII = 4,3597786 log MJ = 4,2516646	1/3 sph. Exc.	<u>=</u> ±	0. 6"43
a = 00°, 2′, 56″ m = 177, 0, 0 log MD = 4,2753500 log MO = 3,7791901	1/3 sph. Exc.	= =	0. 58.61 0. 0.28

Ann. Der sph. Ere, von DMO bestehet aus den sph. Excessen der beiden gemessenon Winkel DMJ und JMO.

V. ABSCHNITT.

Correction der Winkel und Berechnung der Dreiecknetze.

Im vorigen Abschnitt wurden alle gemessenen Winkel aufgezählt, wo es nothwendig war auf das Centrum der Station reduzirt und von dem sphärischen Excess befreit.

Wir wollen nun einen jeden Winkel unserer Dreiecke auf so vielfache Weise als möglich aus den gemessenen ableiten, die Verbesserung derselben in den drey ersten Dreiecknetzen durch welche D'H bestimmt wird, wollen wir aber nur so vornehmen, wie es ein jedes Netz ins besondere -

zu erfordern scheint. Wir erhalten alsdann die Linie D'II auf 3 von einander ganz verschiedenen Wegen und erfahren durch die Differenz der
drey Resultate die Genauigkeit der einzelnen Bestimmungen. Ehe wir diese
Verbesserungen vornehmen, erinnere ich nur noch, dass diejenigen Winkel,
welche auf eine geringere Genauigkeit Anspruch machen können, bey einer
Concurrenz den übrigen nachstehen müssen.

Um das Aussinden und Zusammenstellen der Winkel zu erleichtern habe ich die Fig. 8 Tas. II entworsen, worin die eingeschriebenen Zahlen die Grade der Winkel anzeigen.

Haupt-Dreieck-Netz.

			-						corrigirt
ď	Nro. 1 = 19°. 25′.								34*
_	= 19°. 25'.	50"/12	= 19	25'. 59	"28	=	19". 25	. 59"16	
B	Nro. 31 = 77°.	04. 3744		= 78°					
	= 77°.	0'. 37"4		= 77°	. 0'. 4	1"6			
Λ	Nro. 14 = 83°.	33′. 21″7					co	rrigirt	
	Mittel		B =	19° 25′ 77. 0.	39,5 .		:	59"35 39 ,3 21 ,4	
	Summe			80°. 0'.			: :-	0"0	
		, D	r e i	e c k	N A	В			
							co	rrigirt	
N	Nro. 52 = 21°.	29'. 29"1	Nro. 5			4.5	: : :	3.8	
	= 21°.	29'. 29"1			. 294. 3				

		-	39 -		
B Nro. 33			= 66. 12.	10,75	r i
	= 87. 52. 3	8,0	= 87. 52.	38 ,45	
A Nro. 19	= 70°. 37′. 5	3"5			corrigirt
Miu	el	B = 87.	. 29'- 29"4 52. 38 4 37. 53 5 0. 1,0		29"2 37,7 53,1 0,0
ď,	reieck	D'AN corrigirt	.1	reiccl	D'BN corrigi
D' = 12°. 9	26'. 24"70 —		D' = 69	. 59'. 34"6 -	+ 0"7 = 35"
N = 13. 9	22. 25,4 —	0,9 = 24,5	N = 8.	7. 3,8 -	+ 0,9···= 4,
A = 83. ; + 70. ;	33. 21,4 — 37. 53,1 —	1.5 = 19.9 $1.5 = 51.6$	B = 77. + 87.		+1,5=10, +1,5=39,
		4,6 = 0,0			+ 4,6 = 60"
	Defin	itiv-cor	rigirte	Winke	1
					-
bey I),	bey N.	hey	Λ	bey B
60. 591. 3	25/12 1	3°. 22′. 24″5	83°. 33′	. 19"9	77° 0' 40"8
12. 20. 2	4,0	8. 7. 4,7	70. 37.		87. 52. 39,2
19. 25. 5	9,3 21	29. 29,2			
		D-r e i e	ck D	NH	
D' Nro. 7'	= 11°. 44′. 11	"6 Nro. 5 = Nro. 7 =	18°. 43′. 45″. 6. 59. 34 ,	6 Nro. 2. = 5 Nro. 4 =	
				Nro. 7 =	18. 43. 44,8 6. 9. 34,5
1	= 11°. 44′. 11	" ₆ =	11°. 44′. 11″		11°. 44′. 10″3
N Nro. 54	= 96°. 35′. 5°	9"4 Nro. 53 Nro. 51	= 104°. 43′. = 8. 7.	4 ,5	
-	= 96°. 35′. 5	9"4	= 96°. 35′.	58 ,8	
H Nro. 59	= 71°. 39′. 49	9"0			definitiv
	= 11. 44. 1				°. 44'. 11"5
N	= 96. 35. 50 = 71. 39. 40			= 96	. 35. 59,0 . 39. 49,5
Summe	179° . 59' . 5			180	

ites Prüfungs - Dreieck - Netz.

Vorläufige Correction der Winkel bev C und A

cor	ı.	ig	i	rŧ	
-	_	_		_	

C. Nro. $10 = 90^{\circ}$, 57', 56''7. Nro. 9 = 66', 22', 54''0. Nro. $8 = 54^{\circ}$, 31', 25''4 — 0''5 = 21''6. Nrd. 11 = 33. 35. 1,6 Nro. 12 = 45. 26. 32,3 - 0,5 = 31"8 =99°. 57′. 55″6 = 99°. 57′. 57′.7 = 56″7 = 99°, 57', 56"7

A Nro. 11 = 83°, 33', 21"7 Nro. 21 = 88°, 9', 36"8 bleibt unverändert Nro. 16 = 99. 0. 2,0 Nro. 15 = 91. 23. 46,5 ,, ,, 182°, 33', 23,7 182°. 33'. 23.3

Dreieck BCAA

Nro. 25 = 38°. 28': 10"2 definitiv Nro. 34 = 1. 9. 11,0 · = 37. 18. 56.2 + 0.8 = 37°. 18'. 57"0Cwie ob. = 54, 31, $24.9 + 0.6 + \cdots = 54$, 31, 25.5 A wie ob. = 88. 9. $36.8 + 0.7 \cdot \cdot \cdot = 88.$ 9. 37.5 170° , 50', 57''0 + 2''1 180°. 0'. 0"0

Dreieck ACW.

W Nro. 49 = 40°, 9', 40"2. Nro. 46 = 41°, 33', 52"9 Nro. 47 91°, 95', 31"8' Nro. 41 = 1. 24. 12,0 Nro. 43 51. 15. 51.8 = 40, 9, 40,2 40. 9, 40,9

definitiv

W Mittel = 40. 9. $40.3 + 0.06 \dots = 40^{\circ}$, 9. 40.09C wie oben = $45.26.31.8 + 0.4 \cdot \cdot \cdot = 45.26.32.2$ A wie oben = 94, 23, 46.5 + 0.4 +

Dreieck D'BW

D' Nro. 2 = 34°. 18'. 43"6 Nro. 1 = 19°. 25'. 59"3 Nro. 5 = 18°. 43'. 45"6 Nro. 3 = 14. 52. 41,3 Nro. 4 = 15. 31. 58,8 = 34. 18. 43.6 .. = 34. 18. 43,6 = 37, 48, 44,4

Nro. 7 = 6°, 59', 34"5 Nro. 7 = 11. 44. 11.6

Nro. 4 = 15. 34. 58,8

= 34. 18. 44.9

B Nro. 55 = 78°. 9'. 55"6 Nro. 31 = 77°. 0'. 37"4
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
W Nro. 44 = 67°. 31′. 25″1 Nro. 45 = 66°. 7′. 12″2 Nro. 41 = 1. 24. 12.0
= 67. 31. 25,1 = 67. 31. 24,2
corrigirt
Mittel D' = 34° , $18'$, $43''8 - 0''4$, = $43''4$ B = 78 , 9 , 54 , 9 , 1 , 1 ,
W = 67. 31. 24.8 - 1.1 = 23.7
180. 0. $2,6-2,6$ = $0,0$
Dreieck HBW
H Nro. 57 = 35°. 23′. 21″35
B Nro. 29 = 65. 2. 55,6 Nro. 32 = 66°. 12′. 10″7
$\frac{\text{Nro. } 34}{65. 2. 55,6} = \frac{1. 9. 14,0}{65. 2. 56,7}$
W Nro. 48 = 79°. 33′. 40′ 7
corrigirt
Mittel II = 35°, 23', 21"35 + 6"65 = 22"0
B = 65, 2, $56,0 + 1,$
W = 79, 33, 40.7 + 0.3 = 41.0 $179, 99, 58.05 + 1.95 0.0$
Drcieck DBH
and the same of th
D' Nro. 5 = 18°, 43', 45"6 H Nro. 59 = 71°, 39', 49"0 B = 78°, 9', 52"9 Nro. 56 = 53, 30, 20,0 + 05, 2, 57,0
$ = 18. \ \ 43. \ \ 45.6 \ \ \text{II} = 18. \ \ 3. \ \ 23.0 \ \ B \cong $
corrigint
$D' = 18. 43. 45.6 + 0.4 \dots = 46.0$
H = 18. 3. 23,0 + 0,5 \pm 23,5 = 78. 9, 52,9 + 0,3 = 53,2
+ 65. 2. 57.0 + 0.3 . . . = 57.3
Summe 179- 59. $58.5 + 1.5 = 0.0$

```
Dreicck HBW definitiv
  Dreieck D'BW definitiv
                                            H = 35°, 23', 22"0
         D' = 34°, 18', 43"4
                                            B = 65. 2. 57,3
         B = 78, 9, 53,2
                                            W = 79. 33. 40.7
         W = 67, 31, 23,4
         ates Prüfungs-Dreieck-Netz.
              Vorläufige Correction der Winkel bey E
E Nro. 39 = 105°, 55', 16'6 Nro. 38 = 67°, 44', 24"2
                          Nro. 30 = 88, 40, 52.4
                               = 105, 55, 16,3
          = 105, 55, 16,6
                                          BAE
                      Dreieck
B Nro. 21 = 24°, 43', 6"0 Nro. 26 = 62°, 41', 17"0
   Nro. 34 = 1. 9. 14,0 Nro. 25 = 38. 28. 10.2
                                    24. 13. 6.8
                          Nro. 31 = 1. 9. 11.0
             25. 22. 20.0
                                    25, 22, 20,8
A Nro. 17 = 116°. 26'. 47"7
E Nro. 36 = 38°. 10'. 52"1 Nro. 37 = 50°. 55'. 48"0 Nro. 39 = 105°. 55'. 16"6
                         Nro. 40 = 12. 44. 57,0 Nro. 38 = 67. 44. 24,2
                                                          38.
                                                              10. 52
                                = 38, 10, 51,0
          = 38. 10. 52,1
                                                   definitiv
                                              = 25°, 22', 20"4
Mittel B = 25°, 22', 20"3 + 0"1
                                              = 116. 26. 47,8
     A = 116. 26. 47,7 + 0,1
                                              = 38. 10. 51,8
     E = 38, 10.51,7 + 0,1 ...
                                                       0, 0,0
           179, 59, 59,7 + 0,3
                                                 180.
                      Dreieck EAW
A Nro. 18 = 60°. 59'. 46"2
                           Nro. 39 = 105°. 55'. 16"6
E Nro. 38 = 67°. 44'. 24"2
                           Nro. 36 = 38. 10. 52,1
                                     67. 44. 24.5
           = 67, 44, 24,2
                           Nro. 42 = 49°. 51'. 40"3 Nro. 47 = 91°. 25'. 31"8
W Nro. 43 = 51°. 15'. 51"8
                           Nro. 41 = 1. 24'. 12,0 Nro. 49 = 40. 9. 40,2
                                  = 51. '15. 52,3
                                                        = 51, 15, 51,6
           = 51. 15. 51,8
```

										defin	tiv
Mittel A	=	60°.	59%	46"2	_	0"8			60°.	594.	45"
E	=	67.	41.	21,3	_	0,8			67.	41.	23 ,
W	=	51-	15.	51.9	_	0.8			 51.	15.	51 .
	-	180.	0.	2,4	-	2,1	٠	٠	180.	0.	0,0

Die zwey letzten Dreiecke dieses Netzes D'WB und HWB sind dieselben wie in dem Iten Prüfungs - Netze.

Die Winkel um A herum wurden desinitiv festgesetzt auf

094. 37"5 91. 23. 46,9 59. 45 .4 60. 116. 26. 47.8 Summe = 359. 57,6

Die Summe ist um 2"3 zu klein, welches daher rührt, dass wir die Winkel in den beiden Prufungs - Netzen unabhängig von einander verbessert haben.

DHJ

gemessen definitiv 73°. 21'. 46"3 + 0"7 73°. 21'. 47"9 21. 43,3 + 0,781. 21. 44.0 81.

H =25. 16. 28,8 + 0,2 25. 16. 29,0 179. 59. 58,4 + 1,6 180. 0.0

		ge	messen	definitiv				
J =	76,	33.	27"79 — 44,48 — 49,38 —	0,68	76.	33.	27"2 43 ,8 49 ,0	
_	180.	0.			180.	0.	0,0	

31°. 37'. 39"56 7. 6,87 56. D = 73. 21. 46,30 + 67. 4. 27,79 180. 0.52

- 64 -Dreieck DMO

D'e Seiten und Winkel dieses Dreiecks sind nach Lümmle -

Bey künstigen Berechnungen werde ich Lämmle's Winkel zum Grund legen, weil ich den 3ten Winkel O nicht selbst gemessen habe.

Nach den so eben vorgenommenen Verbesserungen wird man zugeben, dass höchst wahrscheinlich

- 1.) die definitiv bestimmten Winkel BD'A, BD'W, BNA und BHW, welche auf einer grossen Auzahl von Beobachtungen beruhen, so wie die Winkel der zwey grossten Dreiecke DHJ und DJM weniger als 1 Sekunde
- 2.) dass die übrigen Winkel nicht mehr als 2 Sekunden fehlerhaft sind.

Ich glaube die Correction der Winkel auf die natürlichste Weise vorgenommen zu haben, sollte jedoch Jemand diese Correction anders vorzunehmen wünschen, so benütze er die im zten Abschnitt folgende Tabelle, welche für eine Aenderung von einer Sekunde in irgend einem Winkel unserer Dreiecke die entsprechende Aenderung der Seiten gibt. Man wird aber finden, dass, wenn man nicht die Grenzen der Wahrscheinlichkeit überschreitet, selbst die grüssten Linien unseres Netzes in keinem Falle bedeutende Aenderungen erleiden.

Unter meinen gemessenen Winkeln-habe ich einige sehr kleine angeführt. Um dem Vorwurf, den man mir in dieser Hinsicht machen könnte, zu Legegnen, muss ich hemerken, dass diese kleinen Winkel blos zur Bildung und Prüfung grösserer gedient haben und dass nur einer derselben zu den Hauptwinkeln unserer Dreiecke gehört, nämlich der Winkel MD'H

von 11° 44' 11°5. Ein Fehler von 1° in diesem Winkel hat aber wie wir spätel schen werden einen so äusserst geringen Einfluss auf die Seiten des gleichnamigen Dreiecks, dass aller Zweifel in Beziehung auf die Zulässigkeit dieses Winkels beseitigt wird. Der kleinste Winkel nach diesem ist der Winkel AD' B von 19° 25' 59"3. Winkel von 18 bis 25° kommen aber nicht selten bev grossen Triangulationen vor, diess beweist der Ate Band der Base du Système metrique, wo in den 16 Dreiecken der bis zur Insel Formentera erweiterten französischen Gradmessung 7 Winkel unter 22° Grad sind. Uebrigens möchte ich dem Grandsatz dass man kleine Winkel durchaus vermeiden müsse, 'nicht unbedingt huldigen. Die Theorie hat denselben aufgestellt, weil in Dreiecken mit sehr spitzen und stumpfen Winkeln der Einfluss eines Fehlers in den Winkeln auf die Seiten weit grösser ist als in gleichseitigen Dreiecken. Ich werde aber im 7ten Abschuitt durch dieselbe Theorie zeigen, dass in besondern Fällen die Entfernung zweyer Punkte durch zwey lange gleichschenkliche Dreiecke eben so zuverlässig erhalten werden kann als durch 10 gleichseitige. Die Lenoir'schen Repetitionskreise scheinen mir nicht wenig zur allgemeinen Annahme ienes Grundsatzes bevgetragen zu haben, weil die Construction dieser Instrumente eine Reduction auf den Horizont nothwendig macht, welche unter übrigens gleichen Umständen bey kleinen Winkeln am grössten wird. und weil in diesem Falle wegen der schiefen Lage des Instrumentes nicht so genau pointirt werden kann, als wenn das vertikale Signal von dem Fadenkreuz vertikal durchschnitten wird. Diese Nachtheile fallen aber bey den Münchner Repetitions - Theodolithen, welche den Winkel im Horizont unmittelbar geben, durchaus weg.

Noch muss ich eines meiner Hällscheiselse erwähnen, in welchem zwey sehr kleine Winkel vorkommen, nömlich des Dreiecks BAW. Auf dieses Dreieck kann der obige Grundestz offenhar nicht angewendet werden, eben so wenig als auf das Dreieck NBD, well in diesen Dreiecken zwei Seiten nebst dem gebildeten Winkel gegeben eind und in diesem

Fall die dritte Seite um so zuverlässiger gefunden wird, je mehr der gebildete Winkel zwey Rechten sich nähert.

Berechnung der Dreiecke

Drei- .eck	Winkel	log. Sin. des Winkels	Differ. für 0"1	geg nüber liegende Seiten in Meter	lo ar thm der Seiten
ABD	D' = 19° 25' 59"3 B = 77 0 40,8 A = 83 33 19,9	9.5220614 9,9887438 9,9972471	5,97 0,48 0,24	$AB = 859^{m}4420$ $AD' = 2517,091$ $BD' = 2566,861$	2,7342166 3,-008990 3,4091023
ABN	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	9.5639107 9.9997019 9.9746969	5,34 0,08 0,74	AB = 859,4420 AN = 2341,270 BN = 2213,109	2,9312166 3,3700078 3,3150028
D'BN	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	0,9956262 9,9967571		D'B = 2566 ,861 NB = 2213 ,109 D'N = 4738 ,697	:::::
D'NII	H = 71 39 49,5 $N = 96 35 59,0$ $D' = 11 44 11,5$	9,9773700 9,9971124 9,3083756	0.70 0.25 10,13	D·N = 4738,697 D·H = 4959,084 NH = 1015,464	3,6756590 3,6954010 3,0066646
ABC	C = 54 31 25,5 B = 37 18 57,6 A = 83 09 37,5	9,7826219	1,50 2,77 0,07	AB = 859,4420 AC = 639,7703 BC = 1051,820	2,9342166 2,8060241 3,0231783
ACW	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	9,8528116	2,19 2,07 0,16	AC = 639,7703 AW = 706,8297 CW = 989,0649	2,8060241 2,8493148 2,9952235
BAW	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	7 9,9999120		AB = 859,4420 AW = 706,8297 BW = 1565,886	:::::

Drei- eck	Winkel	log. Sin des Differ. Winkels für 0"1	gegenüber liegende Seite im Meter	logarithm der Seite
BWD:	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	9,7510479 3.09 9,9059881 0.87 9,9905680 0,14	BW = 1565 ^m 886 BD' = 2566,849 WD' = 2718,818	3,4917691 3,4091003 3,4313802
BAVII	H = 35 23 22,0 B = 65 2 57.3 W = 79 33 40,7	9,7627768 2,96 9,9574496 0.98 9,9927520 0,39	BW = 1565,886 WII = 2451,506 BH = 2659,104	3,4947601 3,3894329 3,4247353
DeBII	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	9,9783665 9,9763711	D'B = 2566,849 BH = 2559,104 D'H = 4959,068	
ABE	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	9,7910928 2,68 9,6319497 4,44 9,9519927 1,05	AB = 859,4420 AE = 595,7630 BE = 1244,848	421·6 2,7750735 51165
AEW	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	9,8921167 1,69 9,9663640 0,87 9,9418022 1,17	AE = 595,7630 AW = 706,8393 EW = 667,9730	2,7750735 2.8 · 3208 2,8247590
BAW	W = 1 24 11,9 B = 1 9 14.8 A = 177 26 33,2		AB = 859,4420 AW = 706,8393 BW =	:::::

	AW ist in dem Iten Prüfungsnetz in dem Iten			$= 706^{m}8297$ = 706.8303
	Differenz			
der	Um diese Differenz wird nun auch BW in dem Winkel BAW nahe 180° ist.	Ilten F	rûfungsnetz	grösser, weil
uc.	BW war in dem Iten Prüfungsnetz Differenz			
	BW ist also in dem Ilten Prüfungsnetz			
	Da die Winkel der zwey letzten Dreiecke in !	beiden	Prüfungsnet	zen dieselben

sind, so sind diese Dreiecke in beiden Prüfungsnetzen einander ähnlich, und alle ent-

sprechenden Linien wachsen in gleichem Verhältniss; wir können daher aus dem Wachsthum der Linie BW das der Linie DH ableiten, indem wir das erstere mit dem Exponent DH multipliziren.

Es ist aber Dill = \(\frac{4050,683}{1505,895} = 3,166\)
folglich ist das Wachsthum von Dill = 3,166 \times 0,0096 = 0\)
Dill war nach dem Iten Prüfungenetz . \(\frac{405}{4050},0685 = 0\)
Dill ist also nach dem Iten Prüfungenetz . \(\frac{405}{4050},0685 = 0\)

Wiederholung

DM nach dem Hauptnetz (1)		=	495	9mo84	=	4959 084
Dil nach dem Iten Prüfungsnetz (2)		-	495	9,068		
D'H nach dem IIten Prufungsnetz (3)		=	495	9,098		
Mittel aus den beiden Prüfungsnetzen		٠			_	4959,083
Differenz						. 0,001
Mittel aus (1) und (2 et 3)					=	4959,0835

Das Mittel aus den Bestimmungen der Linie D'H durch die beiden Prüfungsnetze differirt also von der Bestimmung durch das Hauptnetz, welches auch nicht einzigen Winkel mit den erstern gemein hat, um o^moor, das ist um einen Millimeter oder ohngefähr um eine halbe Linie.

Die Differenzen der einzelnen Bestimmungen vom Mittel sind ri Centimeter oder olungefahr einen halben Zoll. Wer die Vollkommenheit der Münchner Repetitionstheodolithen nicht kennt, muss eine solche Genauigkeit für unerreichbar halten. Wir werden aber im folgenden Abschnitt sehen, dass auch hier diese Uebereinstimmung meht ein bloses Spiel des Zufalls, sondern eine nothwendige Folge der Vollkommenheit ist, welche iene Institumenten auszeichnet.

Die Einie IFH, deren Länge wir so ehen gefunden haben ist die Entfernung des Kreuzes auf dem Heiligensteiner Kirchthurme von dem Punkte D' welcher in der südwestlichen Oeffnung des nördlichen Domthurms den den Standart des Theodolithen bezeichnet. Diese Linie müssen wir auf DH refuziern, elle wir in der Berechnung der Dreiecke fortfahren können. D'H fig 13 bildet mit der Excentricität D'D einen Winkel von 187°. 14'. 37", HD' ist = 4959°635 D'D = 3"7748, hieraus folgt Winkel D = 7° 14'. 17" Winkel H = 0° 0' 20"

Fortsetznng der Berechnung der Dreiecke.

Drei- eck	Winkel		log. Sin des Winkels	Differ. fur 0"1		logarithm der Seite			
IID1	J D H		25° 73 81	16 ⁴ 21 21	29″0 47,0 44,0	9,6303861 9,9814281 9,9950459	4,46 0,63 0,32	HD = 4962 ^m 8282 HJ = 11137,082 DJ = 11491,829	3,6957294 4,0467714 4,0603892
DJM	M D J	≣	36 67 76	21 4 33	49,0 27,2 43,8	9,7729870 9,9612614 9,9879411	2,86 0,89 0,50	DJ = 11491,829 JM = 17851,169 DM = 18351,526	4,0603892 4,2516666 4,2753466
нрм		=		56 37 26	6,46 39,34 11,2	9,9958217 9,9301716	:::	DH = 4962,8282 DM = 18851,526 HM = 22896,749	
DOM	O M D	Ξ	72 90 17	16 1 41	47,6 55,3 17,1	9,9788899 10,0000000 9,4826377	0.67 0.00 6.60	DM = 18851,526 DO = 19790,495 MO = 6013,046	4.2753466 4.2964567 3.7790944

VII. A B S C H N I T T.

Wahrscheinlicher Fehler der Seiten des Dreiecknetzes.

Um die Wirkung zu erfahren, welche die möglichen Fehler der Triangulation in den Hauptlinien unseres Dreiecknetzes hervorbringen können, wollen wir den Einfluss eines Fehlers von einer Sekunde in jedem Winkel einzeln hestimmen. Wenn in einem Dreieck eine Seite unverändert bleibt, die 3 Winkel aber sieht ein wenig ändern, so erleiden die zwey audern Seiten des Dreiecks ebenfalls kleine Aenderungen. Um diese Aenderungen zu erhalten bestimmt man erstlich die Veränderung der Seiten, welche erfolgt, wenn der eine Winkel sieh ändert, der zweite aber unverändert bleibt, und nachher die Veränderung welche erfolgt wenn der zte Winkel sieh ändert der erste aber unterdessen unverändert bleibt. Die Summe dieser beiden Veränderungen ist der Veränderung gleich welche erfolgt wenn die beiden Winkel sieh zu gleicher Zeit ändern. Auf die Aenderung des dritten Winkels darf keine Rücksicht genommen werden, weil dieselbe eine nothwendige Folge der Veränderungen der beiden andern Winkel ist.

1.) Wenn in dem Dreieck ABD' fig. 9 der Winkel A unverändert bleibt und D' um 1" kleiner wird, so wird B nu 1" grösser, D' räckt nach 3' und D'b', D'p' sind die hierdurch entstehenden Veränderungen in AD' und AD', wir wollen diese Veränderungen durch d'(AD') und d'(ND') bezeichnen

Nun ist
$$D'_{\delta'} = \frac{BD'}{Sin D'}$$
 Sin 1" und $D'_{\delta'} = D'_{\delta'}$ cos $\phi = \frac{BD'}{Sin D'}$, Sin 1" cos ϕ

der Werth von d(ND') erhält das Zeichen - weil ND' abnimmt, wenn D' zu-nimmt.

a.) Bleibt D' ungeändert während A um 1" grösser wird (siehe fig. 10) so ist D'5" der Einfluss auf ND'. Nun ist D'5" = \frac{\text{BD'} \text{Sin 1"}}{\text{Sin 1"} \text{U'0'1)"}} und, weil die Punkte ABD'3"

ferner ist $D'\gamma'' = D'\delta''$ cos $ND'\delta''$ und $ND'\delta'' = AD'\delta'' + AD'N$ $= AB\delta'' + \phi = ABD' + \phi = B + \phi$,

Eben so ist im Dreieck ABN der Einstuss einer Aenderung von 1" in den Winkeln N und A auf die Linie ND' für N gleich d(ND') =

— BN Sin 1" cos 4"

Sin N

NN Sin 1"

für A gleich
$$d(ND') = -\frac{BN \sin n''}{(Sin A)} \cos (B+P)$$

Um den Einfluss auf D'II zu erhalten, darf man diese Ausdrücke nur mit dem Exponent $\frac{D^{1}\Pi}{D^{1}N}$ multipliziren.

- 3.) Wächst in dem Dreieck D'NH fig. 11 der Winkel D' um "" während N ungeändert bleibt, so wird

 d(D'H) = h'-y' = \frac{\text{H}'}{\text{tang H}} \cdot \text{...} = + \frac{\text{D'H Sin }_1\text{''}}{\text{tang H}}

Eben so ist im Dreieck ABC

wenn B um 1" grösser wird d(AC) = Ce' =
$$+\frac{BC \sin 1"}{\sin C}$$

wenn A um 1" grösser wird d(AC) = $2"c"$. . . = $+\frac{AC \sin 1"}{AC \sin 1"}$

Die hierdurch in AW und BW entstehenden Aenderungen sind

Desgleichen ist im Dreieck ACW die Wirkung einer Aenderung

In den Dreiecken BAE und AEW findet man ähnliche Ausdrücke

5.) In dem Dreieck DHJ erhält man für eine Aenderung von x"
in J
$$d(DJ) = \frac{DJ \sin x''}{\tan g J}$$
 $d(DM) = -\frac{DM \sin 1''}{\tan g J}$
in H $d(DJ) = +\frac{DJ \sin x''}{\tan g J}$ $d(DM) = +\frac{DM \sin x''}{\tan g J}$

In dem letzten Dreieck DJM ist für ein

Wachsthum von x" in M
$$\frac{d(DM) = -\frac{DM \sin x}{\tan y}$$
 in J
$$\frac{d(DM) = +\frac{DM \sin x}{\tan y}$$

$$\frac{d(DM) = +\frac{DM \sin x}{\tan y}$$

Diese Ausdrücke nebst ihren numerischen Werthen sind in folgender Tabelle zusammen gestellt.

- 4	Der	Einfl	uss eines Wachsthums von 1"	Einf	luss	a u f
Drei- eck	in dem W.	auf die Seite	ist gleich	B W	D'H	DM
	D'	D'H	- D'H Sin D' Sin 1" cos o		- 0 ^m 03832	- 0 ^m 1453
ABD,	Λ	Dill	$\frac{D'H}{D'N} \cdot \frac{BD'}{\sin A} \cdot \sin i'' \cos(B + \phi)$		- 0,00012	0 ,0004
ABN	N	DʻН	D'H BN Sin 1" cos P		- 0,62983	- 0 ,1133
ADM	Λ	D'H	D'N Sin A Sin 1"cos(B+4)		+ 0,00233	+ 0,0088
D'NH	D,	Dill	Annua II		+ 0,0079	+ 0,0300
אאים	N	DήΗ	+ NH Sin H		+ 0,00519	+ 0,0197
ABC	В	AW	+ AW. BC Sin C Sin 1"	+ 0 ^m 006938	+ 0,02192	
ABC	Λ	ΛW		+ 0,002443	+ 0,00774	• ; • •
	С	ΑW	Sin W	+ 0,007436	+ 0 ,02355	
ACW	A	ΛW	+ AW Sin 1"	+ 0,004060	+ 0 ,01286	
	В	ΔW	+ AW Sin E Sin 1"	+ 0,011580	+ 0 ,03669	
ABE	A -	ΛW		+ 0,004358	+ 0,01380	
-	E	ΛW		+ 0,004152	+ 0,01315	
AEW	A	AW	+ AW Sin 1"	+ 0,002749	+ 0,00871	
	D,	DIH	- BD Sin 1" cos p		- 0,02127	
BWD,	w	DЛI	- RD Sin 1" cos (B+p)		+ 0,00081	
	п	D'Η	Sin H. Sin 1" cos q		- 0,02125	
BWII	w	D'H	- BH Sin W. Sin 1" cos (B+q)		- 0,00174	

Drei- eck	Der Einfluss eines Wachsthums von 1" in auf die ist gleich W. Seite	Einf	luss DeH	DM
HDJ	J DM — DM . Sin 1" H DM + DM . Sin 1"	&* ' ·		- 0 ^m 19353 + 0 ,01388
DJM	$\begin{bmatrix} M & DM \\ J & DM \end{bmatrix} = \frac{DM}{tang M} \cdot \frac{Sin \ 1^{tt}}{Sin \ 1^{tt}} + \frac{DM!}{tang J} \cdot \frac{Sin \ 1^{tt}}{Sin \ 1^{tt}}$			- 0 ,12411 + 0 ,02183

Um die Grenze bestimmen zu können, innerhalb welcher unsere berechneten Linien richtig sind, muss die Grenze der Fehler der einzelnen Winkel bekannt seyn. Diese Grenze haben wir unten angegeben. mehreren Winkeln ist, wie wir gesehen haben, das Maximum des wahrscheinlichen Fehlers 2" in andern 1" in einigen scheint selbst nur eine halbe Sekunde Fehler zulässig zu seyn. Da die algebraische Summe der Aenderungen der 3 Winkel eines Dreiecks = o seyn muss, so ist die algebraische Summe der Aenderungen von zwey Winkeln gleich der Aenderung des 5ten Winkels negativ genommen. Wenn man daher zwey Win-Lel in einem Dreieck äudert, so darf die algebraische Summe dieser Aenderungen die Grenze des wahrscheinlichen Feblers des 3ten Winkels nicht übersteigen. Wenn z. B. diese Grenze gleich 2" ist, so darf man nicht einen jeden der beiden andern Winkel um 2" grösser annehmen, weil diese Annahme eine Aenderung von - 4" im 3ten Winkel zur Folge hätte. Die grösste Acuderung der Seiten wird entstehen, wenn man denjenigen Winkel, welcher den grössten Einfluss hat, um das Maximum seines wahrscheinlichen Fehlers sich ändern lässt, und den zweiten Winkel' noch um so viel als der 3te es zulässt.

Nach diesen Betrachtungen ist es nun leicht, mit Hülfe der verher-

gehenden Tabelle, die Grenze der wahrscheinlichen Fehler der Linien D'H und DM zu bestimmen.

Grenze des wahrscheinlichen Fehlers von D'H nach dem Hauptnetz nach dem 1ten Prüfungsnetz nach dem 2ten Prüf. Nets

Drci-							
ARD D' = 0'5 A = 1,5 A = 1,5 A = 1,5 A = 1,5 A = 2,0 A = 2,0 A = 2,0 A = 1,0 A = 1,0	+ 0 ^m 01916 + 0 ,00018 + 0 ,01491 + 0 ,00166 + 0 ,01580 + 0 ,00000	ABC BAACW ABWD, WHIW	+ 2"0 + + 0,0 + + 2,0 + + 0,0 + - 0,5 + + 2,0 + - 0,5 + - 1,5 +	0 ^m 0438/4 0, 00000 0,01710 0,00000 0,01063 0,00161 0,01062 0,00260	ABE AEW BWD	B + 2 A + 0 E + 2 A + 0 D' - 0 W + 2 II W - 1	0 + 0 0 7 7 3 3 8 $0 + 0$ 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0

Samme . . -+ 0,05471

Summe + 0,11670

Summe + 0,12514

Grenze des währscheinlichen Fehlers von DJ und DM herrührend von den Fehlern der Winkel der Dreiecke DHJ und DJM

Dreicck	Win- kel	Aenderung	Einfluss auf .DJ	Einfluss auf DM
HDJ DJM	J H M J	- 0"5 + 1,0 - 0,5 + 1,0	+ 0 ^m 05900 + 0,00846	+ 0 ^m 09677 + 0,01388 + 0,06205 + 0,02183
Summe			+ 0,06716	. + 0,49153

Die Differenzen der oben pag. 68 gefundenen Resultate von ihrem Mittel sind

für das Hauptnetz	٠			= + 0 00050	= ; Linie
für das ite Prüfungsnetz				= - 0,01550	= : Zoll
für das ate Prüfungsnetz			,	=+0,01450	= ; Zoll

Die berechneten wahrscheinlichen Fehler sind fast 3 mal so gross als die Differenzen welche sich aus den wirklichen Messungen ergeben; es ist daher wahrscheinlich, dass entweder die einzelnen Fehler das angenommene Maximum nicht erreicht haben, oder dass eine grössere Compensation Statt gefunden hat, oder dass Beides zugleich der Fall war.

Die geringe Grösse der oben berechneten wahrscheinlichen Fehler beweist, dass die Linie DII, besonders durch das Hauptnetz mit grosser Zuverlässigkeit bestimmt werden konnte. Die Harmonie der einzelnen Messungen beweist dass diese Linie wirklich äusserst genau bestimmt ist. Dem ohngeachtet wollen wir den wahrscheinlichen Fehler des Mittels aus den 3 Resultaten auf omer setzen.

Der Einfluss dieses Fehlers auf DJ ist = o 02316 auf DM = 0 03800 das Maximum des Fehlers der Triangulation in den beiden letzten Dreiecken DHJ und DJM ist wie wir oben gefunden haben für DJ = 0 06746 für DM = 0 19453 setzen wir den letzten wegen wahrscheinlicher Compensation auf die Hälfte = 0,09726 so wird

A.) der ganze Fehler der Triangulation für DJ = 0 00062 für DM = 0 15526

Früher haben wir gesehen dass die zwey Messungen der Basis nub o o 1919 i von einander und von ihrem Mittel nur o 000895 differirten, und dass, nach der Berechnung des wahrscheinliehen Fehlers diese Differenzen nicht viel grösser hätten ausfallen können. Setzt man aber dennnoch den Fehler der Basis auf das Doppelte nämlich auf 0°002 so wird B.) der aus dem Fehler der Basis entspringende Einfluss auf HD' 0°01154, auf DJ . . . = 0°02674, auf DM . . . 0°04386

Bisher haben wir die aus Nro. 10, 11 und 12 pag. 38 entsprindende Ungewissheit ausser Acht gelassen, wir wollen dieselbe hier nachtragen.

,	Die Ungewissheit in d beträgt wie wir im fol	ger	rde	n A	bsc	hni	tt s	ch	en :	wei	de	auf	eim	en	Me	ter	omococo162
b.)	Die Ungewissheit in	de	r	Red	uct	ion	a	ller	S	tan	gen	auf	di	e	Sla	ng	e
c.)	Der Fehler des Keils		٠														0,00000117
	Summe .						٠										omossss3 [4

- D.) Der Fehler im Centriren der Stationen kann höchstens auf omor bis omor gesetzt werden.

Ich gl-ube nun alle nur irgend mögliche Felder angegeben und ihren Einfluss auf die grössern Linien unseres Dreiecknetzes mit der grössten Gewissenhaftigkeit bestimmt zu haben. Stellen wir dieselben zusammen.

- A.) Einfluss des Fehlers der Bais auf DJ = 0°02674 auf DM = 0°04386

 B.) Einfluss des Fehlers im absoluten Werth
 der Messstangen und des geom. Keils = 0.03040 0.06470
- C.) Einfluss der Fehler der Triangulation 0,09062 0,13526

Die Ungewissheit, welche in der Bestimmung der beiden genannten Linien übrig bleibt und in der Unvollkommenheit sowohl der Instrumente als der Beobachtungen ihren Grund hat, beträgt also im schlimmsten Fall, wenn nämlich alle zuletzt ang gebene von einander ganz unabhängige Einflüsse auf dieselbe Seite fallen bey der Linie DJ 0^m17676 oder 6; Zoll bey der Linie DM 0^m26382 oder 9; Zoll.

Wir wollen nun die Zuverlässigkeit der unmittelbaren Messung einer Linie von 2000 Meter untersuchen und zwar nuter der Voransse zung dass diese Linie mit demselben Apparat uml auf dieselbe Weise wie unsere Ueine Basis gemessen worden sey. Diese Untersnehung ist sehr leicht; wir dürfen nur die Wirkungen aller einzelnen möglichen Fehler, deren Emfluss auf einen Meter wir kennen, für 2000 Meter zusammenstellen.

I. Fehler des Apparates.	Einfluss auf 20000 Met.
1.) Fehler des Coefficienten der Ausdehnung durch die Wärme bey einer	
Reduction von 10° pag. 38	
2.) Fehler der Thermometerscalen	. 0.0:85
3.) Febler im absoluten Werth der Stange Nro. 1	. 0,0326
4.) Fehler der Reduction der 5 Stangen auf die Stange Nro. 1	. 0,0130
5.) Felder im absoluten Werth des geem. Keils	. 0,02/0
Summe	. 0,:388
H. Fehler der Messung	
6.) Felder in der Richtung der Stange pag. 38	. 0,0 ce
7) Fehler im-Engeldehen des Keils	. 0,0324
8. Febler im Ablesen der Temperatur	0.0.86
o.) Fehler der Inclination	. 0,0120
10.) Fehler im Absenkeln	. 0,0032
11.) Fehler wegen Verrückung der Stangen	. 0,0000
Summe	. 0,686z
I. Fehler des Apparats	. 0,1388
H. Febler der Messung	0,0862
Totalfehler ohne Compensation	

Die Fehlergrenze wäre also o 230 oder 8; Zoll. Setzen wir diese Grösse wegen wahrscheinlicher Compensation auf den dritten Theil herab, so ist die Ungewissheit der Bestimmung einer Linie von beynahe 23 geographischen Meilen durch eine unmittelbare Messung gleich 3 Zoll, vorausgesetzt dass die Messung mit einem eben so vollkommenen Apparat wie der unsrige ist und durchaus unter den güntigsten Umständen ausgeführt werde. Da aber eine Linie von 21 Meilen unmöglich unter eben so günstigen Umständen gemessen werden kann, als eine 23m-1 kleinere, so wird jene Ungewissheit wenigstens auf 6 Zoll erhölt werden müssen.

Eine unmittelbare Messung der Linie DM unsers Dreieck-Netzes hätte also vor unserer trigonometrischen Bestimmung einen Vorzug von höchstens 4 Zoll.

Kann die Linie DM nicht unmittelbar gemessen werden, sondern muss sie erst durch ein Hülfsdreieck ans der gemessenen Basis abgeleitet werden, kann ferner his zu den Endpunkten der Basis nicht direct gemessen Werden, sondern muss man erst diese Endpunkte durch grosse Seitendreiecke mit der gemessenen Linie in Verbindung bringen (Beides war bey der von Lämmle gemessenen Basis DO der Fall) so wird selbst der obige geringe Vorzug von 4 Zoll sehr zweifelhaft werden.

Alle bisherige Rechnungen wurden speziell für unsere kleine Triangulation geführt, das erhaltene Resultat gilt daher bloss für diese kleine Unternehmung. Da aber die Aufgabe, welche wir uns gegeben haben, einer allgemeinen Auflösung fahig ist, so wollen wir für mehrere Netze, welche ich zu unserem Zweck für vorzüglich geeignet halte und unter denen man, je nachdem es die Localitäten erfordern, das passendste wählen kann, die Grenze des trigonometrischen Fehlers bestimmen.

In den Figuren 21 bis 24 bezeichne AB die kleine gemessene Basis, MN die zu bestimmende Dreiecks-Seite. Letztere setzen wir gleich 20000 Meter oder beynahe gleich 3 geographischen Meilen, und den Fehler in den Winkeln gleich einer Sekunde.

In fig. 21 sey $AB = \frac{1}{2}$ MN = 1250 Meter. $Dx = Cx = \frac{1}{2}$ MN In fig. 22 sey $AB = \frac{1}{2}$ MN = 2500 Meter. $AC = \frac{1}{2}$ MN In fig. 25 sey $AB = \frac{1}{2}$ MN = 2500 Meter. In fig. 24 sey $AB = \frac{1}{2}$ MN = 2500 Meter. $Cx = Mx = \frac{1}{2}$ MN

Wir setzen voraus, dass die Dreiecke vollkommen gleichschenklich und nur die Winkel B fig. 22 und C fig. $24 = 90^\circ$ seyen. Durch diese Veraussetzung wird die Bestimmung des Einflusses eines Fehlers von 1° in den Winkeln auf die Linie MN äusserst einfach, weil nur der Fehler eines einzigen nämlich des kleinsten Winkels in jedem Dreieck zu berücksichtigen ist, indem in den andern Winkeln selbst Fehler von mehreren Sekunden ohne merklichen Einfluss sind. Diese Dreiecke haben daher auch den Vorzug dass in jedem nur ein einziger Winkel mit grosser Zuverlässigkeit gemessen werden darf. In der Wirklichkeit wird man freylich solelle vollkommen gleichschenkliche oder rechtwinkliche Dreiecke nicht erhalten können, allein diess ist auch nicht nothwendig, da eine Abweichung von nehreren Graden noch keine bedeutende Wirkung hat, man werffe nur einen Blick auf die Tabelle pag. 72.

Wird in fig. 21 der Winkel ADB um 1" kleiner, so ändert sich AD um. $\frac{BD - Sin - 1"}{Sin - D}$, CD um. $\frac{BD - Sin - 1"}{Sin - D}$ cos; D, es ist aber BD cos; D = ; CD folglich ist die Aenderung von CD = ; $\frac{CD - Sin - 1"}{Sin - D}$. Der Einfluss dieser Aenderung auf MN ist; MN $\frac{Sin - 1"}{Sin - D}$.

Eben so gross ist der Einfluss eines Fehlers von 1" in den 3 andern spitzen Winkeln bey C, M, N. In fig. 22 ist der Einfluss eines Fehlers von 1" in ACB auf $AC = \frac{BC \sin 1"}{\sin C} = \frac{AC \cos C \sin 1"}{\sin C} = 2AC \cos C \sin 1"$, weil weil Sin $C = \frac{1}{2}$, der Einfluss auf MN = 2MN cos C Sin 1".

Bereehnet man den Einfluss der Fehler in den übrigen Winkeln auf dieselbe Weise so entsteht folgende Tabelle.

Figur.	fehlerhaft. Winkel	Einfluss von 3" in dem nebenstehenden Winkel auf die Linie MN	Fehlergr Meter		grossfer v Felder Meter	
21	G. D M N	MN Sin 1"	o ^m 4116	15	o ^m 1372	5
22	C M N	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	0 ,3729	-14	0,1243	4 2/3
23	M N	MN Sin 1"	0,3034	14:1/2	0 ,1311	`5
24	C N M	MN Sin 1"		14	0 ,1243	42/3

Wenn also in einem dieser Netze jeder Hauptwinkel um eine ganze Sekundefehlerhaft wäre, und alle Fehler auf dieselbe Seite fielen, so wäre der hierdurch entstehende Fehler in der Linie MN höchstens 15 Zoll oder of 15 Zoll neter of 15 Zoll oder of 15 Zoll oder of 15 Zoll oder of 16 Zoll oder of 16 Zoll oder of 16 Zoll oder of 17 Zoll oder of 17

Dem Netze fig. 21 gebe ich vor den übrigen den Vorzug 1.) weil es nur eine halb so grosse Basis als die übrigen voraussetzt und doch dieselbe Genauigkeit gewährt, 2.) weil bey 4 Dreiecken sicherer auf eine Compensation gezählt werden kann als bey einer geringern Anzahl Dreiecken.

Wollte man MN durch 6 gleichschenkliche Dreiceke aus AB ableiten,

so würden die Dreiecke etwas weniger spitz, jeder Winkel an der Spitze würde nämlich 45° 17', allein die Fehlergrenze würde desswegen nicht geringer, sie würe o¹¹/₄24 = 15/₄ Zoll, der wahrscheinliche Fehler = 5 Zoll. Die Fehlergrenze für eine 32mal kleinere Basis und 6 gleichschenkliche Dreiecke wäre o¹¹/₅5076 = 19 Zoll, der wahrscheinliche Fehler = 6; Zoll Die Fehlergrenze für eine 32mal kleinere Basis und 4 gleichschenkliche Dreiecke wäre o¹¹/₅566 = 21 Zoll, der wahrscheinliche Fehler = 7 Zoll. Die Fehlergrenze unsers Hauptdreiecknetzes welches aus 5 Dreiecken besteht, wird erhalten, wenn unan in Tabelle pag. 72 u. 73 alle in der letzten Colonne stehenden Zahlen ohne Rücksicht auf die Zeichen addirt, man findet o¹¹/₅679, den wahrscheinlicher Fehler haben wir o¹¹/₅52 also über 4mal kleiner gefunden.

Dass man, von einer kleinen Basis aus, durch lange gleichschenkliche Dreiecke, weit schneller zwey entfernte Punkte erreicht, als durch gleichseitige Dreiecke ist einleuchtend, dass aber auch letztere in Beziehung auf-Genauigkeit vor den erstern keinen Vorzug verdienen, wird durch Folgendes erhellen-

In fig. 25 sey wie bidier AB die gemessene Basis, MN die zu bestimmende Linie. Diese wollen wir 1.) durch 10 gleichseitige und dann 2.) durch 2 gleichschenkliche Deelecke aus AB ableiten und für beide Netze die Fehlergrenze der Triangulirung bestimmen.

a.) Der Einfluss eines Fehlers von 1" in einem Winkel der gleichseitigen Dreiecke auf eine gegenüberliegende Seite ist AB Sin 1". Der Einfluss auf die Linie MN Sin 60.

```
      folgf. — AB Sin 1" cos 30°
      — AB Sin 1" = 1/6 MN Sin 1".
      Da aber ein Fehler in einem jeden Dreieck sich durch die folgenden fortpflanzt, so ist der Einfluss eines Fehlers von einer Sch. in dem Dreieck ABC ... 3,6 MN Sin 1" in dem Dreieck BCD ... 2/6 MN Sin 1" in dem Dreieck CDE ... 2/6 MN Sin 1" in dem Dreieck CDE ... 2/6 MN Sin 1" in dem Dreieck CEF ... 1/6 MN Sin 1"

      Summe der Fehler
      ... 2/6 MN Sin 1"
```

Da der Einfluss der Fehler in den 5 Dreiecken auf der audern Seite eben 10 gross ist, so ist also der Einfluss der Fehler in den zehn gleichseitigen Dreiecken auf MN = 3 MN Sin 1" = MN × 0,0000145;

2.) Der Einfluss eines Fellers von "in den Winkeln der beiden gleichschen Hichen Dreiceke auf MN ist MN Sin 1" oder, weit M und N = 18° 55' und Sin M = 0,3272 ist, so ist dieser Einfluss = 3,08 MN Sin 1" = MN × 0,0000149 slie kaum merklich grösser als der obige.

Bey 10 gleichseitigen Dreiecken kann man allerdings sicherer auf Compensation zählen, wird man aber deswegen 10 Dreiecke anlegen, wenn man durch zwey seinen Zweck erreichen kann. Statt der 4 gleichsehenklichen Dreiecke in fig. 21 hätten wir 31 gleichseitige nothwendig gehabt.

Die eben vorgenommene Bestimmung beruht ganz allein auf der Voraussetzung dass man terrestrische Winkel auf eine Sekunde genau messen und bey mehrern Dreiecken auf eine Compensation zählen könne. Dass man mit einem Reichenbachischen Repetitionstheodolithen terrestrische Winkel auf eine Sekunde genau messen könne ist keinem Zweifel unterworffen. Wenn auch bev grossen Dreiecken zuweilen Abweichungen von mehrern Sekunden vorkommen, so sind diese Abweichungen sehr selten. Uebrigens fallen die Ursachen, welche in grossen Dreiecken zu solchen Abweichungen Veranlassung geben können, in kleinen Dreiecken zum Theil oder ganz weg. In den Unvollkommenheiten des Theodolithen können diese Ursachen nicht gesucht werden. Ich bin überzeugt und diese Ueberzeugung werden alle Leser mit mir theilen, welche diese vortreffliche Instrumenten zu untersuchen Gelegenheit gehabt haben, dass wenn immer richtig pointirt werden könnte eine zofache Repetition durch die 4 Nonien eines Bzölligen Theodolithen die halhe Sekunde sieher gäbe. Die Ursachen liegen vielmehr ausser dem Instrumente, (siehe Base metrique Tom I pag. 98 disc. pr.) nämlich in der Undeutlichkeit der Signale, in der verschiedenen Art ihrer Beleuchtung durch die Sonne, in dem Zittern und vielleicht auch in einer Lateral-Refraction der Luft. Alle diese Hindernisse werden aber offenbar bey kleinen Dreiecken vielmal geringer oder verschwinden ganz. Wenn bey heiterem Himmel entfernte Signale wegen der Menge der in der Athmosphäre schwebenden Dünste oft nicht erkannt werden konnen,

so zeichnen sich nahe Objecte noch sehr deutlich aus. Gebraucht man Signale wie die unsrigen, welche aus einer ebenen vertikalen gleichbreiten Fläche bestehen, so ist die verschiedene Art der Beleuchtung ohne Einfluss, auch ist bey kleinen Entfernungen die Wirkung der übrigens sehr selten vorkommenden Later-drefraction nicht zu befürchten, (man sehe Zach. Attraction des montagnes pag. 273) *)

Wollte man bezweifeln, dass terrestrische Winkel auf eine Sekunde genau gemessen werden können, so müsste man auch den aus einer grossen gemessenen Basis durch Triangulation bestimmten Entfernungen alle Zuverlässigkeit absprechen. Denken wir uns zum Beyspiel ein Dreiecknetz welches aus lauter gleichseitigen Dreiecken besteht. Setzen wir in diesem Netz voraus, dass jeder Winkel eine Sekunde fehlerhaft sey und dass keine Compensation Statt finde, so werden die zwey Seiten des ersten Dreiecks welches sich auf die Basis gründet um sooos Sin 1" oder um om 11196 fehlerhaft, wenn die Basis 20000 Meter lang ist. Da dieser Fehler sich durch alle folgenden Dreiecke fortpflanzt und in einem jeden Dreieck dieselben Fehler wieder vorkommen, so werden die Seiten des 2ten Dreiecks um das Doppelte, die des 3ten um das Dreifache, und so fort, fehlerhaft werden. Im 4ten Dreieck wäre der Fehler der Seiten schon om44784 und folglich grösser als die Fehlergrenze einer trigonometriochen Bestimmung der Basis, und die grosse auf die unmittelbare Messung der Basis verwendete Sorgfalt wäre gans unnütz.

Aum. Zu einem Signale für eine Entfernung von 2 – 3 Meilen, welches auf dem Grund des Hümmels sich projisset, würde ich ein verstwales Best von etwa 1 Fiss Breite und 8 Fiss Höhe wählen, die untere Hälfte würde ich weiss, die obere schwarz austreichen. Der Hintergrund möchte alsdem hell oder dunkel syn, ich hätte in jedom Fall ein deutlich begrenztes Object. Das Heliotrop von Gaus misste übrigens auch bey kleinen Entfernungen die besten Dienste leusten.

Ist es aber möglich in kleinen Dreiecken einen Winkel auf eine Se-kunde genau zu messen und darf man auf Compensation rechnen, so kann man wie wir oben gefunden haben, aus einer kleinen Basis von 1200 Meter eine 16mal grüssere von 20000 Meter so genau durch Triangulation ableiten, dass die Ungewissheit der trigonometrischen Bestimmung nur o^m137 oder 5 Zoll beträgt. Setzt man zu dieser Ungewissheit noch den Einfluss des wahrscheinlichen Fehlers der kleinen Basis mit o^m079 oder 5 Zoll, so ist die Grenze des wahrscheinlichen Fehlers einer nach unserer Methode trigonometrisch bestimmten Linie von 20000 Meter = 0^m216 oder 8 Zoll. Eine unmittelbare Messung hätte also einen Vorzug von 5 Zoll, wenn alle Theile der grossen Linie eben so genau gemessen werden könnten als eine 16mal kleinere und wenn diese Messung ebenfalls wiederholt würde. Kann aber weder das Eine noch das Andere geselehen, so muss man jenen Vorzug wenigstens um ein Paar Zolle vermindern und höchstens auf 2 – 5 Zoll setzen.

Es fragt sich nun sind diese 2 bis 3 Zoll, wenn sie wirklich erreicht werden könnten, des Aufwandes an Zeit, Mühe und Kosten werth, welche die unmittelbare und doppelte Messung einer so grossen Linie erfordert, oder ist eine Genauigkeit von 8 Zollen hinreichend? Wir wollen diese Frage hier zu beantworten suchen.

Die französische Gradmessung ist die grösste geodätische Unternehmungswelche bis jetzt ausgeführt worden ist. Sie erstreckt sich über ganz Frankreich von Dünkirchen bis Barcelona und begreift einen Meridianbogen von beynahe 10 Graden in sich. (Später wurde dieselbe noch südlich bis zu den Balearischen Inseln und nördlich bis nach England erweitert). Diese so wie jede andere Gradmessung besteht aus 2 Haupt – Operationen einer geodätischen und einer astronomischen. Durch die erstere wird die Längerdes Meridianbogens in Einheiten eines gewissen Längenmaasses, durch letztere das Verhältniss dieses Bogens zum ganzen Umfang der Erde bestimmt. Von der Genauigkeit beider Theile hängt die Zuverlässigkeit des Ganzen ab.

Die astronomische Bestimmung des Bogens beruht auf Zenithdistanzen eines oder mehrerer Sterne, welche an beiden Endpunkten des Bogens beobachtet werden. Nach dem Urtheile der Astronomen kann aber eine mit den vorzüglichsten neuern RepetitionsKreisen selbst durch tausendfältige Beobachtungen erhaltene Zenithdistanz eines Sternes nicht auf eine Sekunde sieher verbürgt werden. Ein Meridianbogen von 10 Graden oder 36000 Sekunden kann also höchstens auf 1 oder 0,0000278 des Ganzen genau angegeben werden *). Nun ist der wahrscheinliche Fehler einer trigonometrisch bestimmten Basis von 20000 Meter 3 Zoll oder om 216 also 0,0000108 des Ganzen **), folglich über 2; mal kleiner und hat also nur denselben Einfluss auf das Resultat wie ein Fehler von c"39 in einer der beobachteten Zenithdistanzen. Werden zwey Grundlinien gemessen, wie es bey der französischen Gradmessung der Fall war und bey jeder sehr ausgedehnten Triangulation geschicht, oder ist der zu bestimmende Meridianbogen nur 5°, so beträgt die Ungewissheit der Basis nur so viel, als 0"2 Fehler in einer der beobachteten Zenithdistanzen. Hieraus folgt unwidersprechlich dass auf zwey nach unserer Mcthode bestimmte Grundlinien, wie die Entfernung des Speyerer Doms und der Mannheimer Sternwarte, die ganze französische Gradmessung hätte gegründet werden können, und dass eine einzige solche Linie für einen Bogen von 5 oder weniger Graden hinreichen würde. Dass eine unserer Grundlinien einer Cadastervermessung zum Grund gelegt werden kann, unterliegt keinem Zweisel, da hier bey weitem die Genauigkeit nicht nothwendig ist,

Anm. *) Zach Attraction des montagnes p. 32. Zach monatl. Corresp. Baud XXIII. p. 254. Base metrique Tom III. pag. 553.

Ann. **) Der Einfluss der Ungewisshest von 0,0000 o
ß auf den ganzen Unfang der Erde ist §32 Meter, oder 1335 Fuss nicht eine lathe Viertelstunde Wegz, auf den Radius 69 Meter. Biot setzt die Grenze der Ungewissheit in der Grösse dieses Radius auf 200 Meter also auf das 3fache.

welche eine Gradnessung erfordert. Wünschenswerth ist zwar immer die höchste Genauigkeit, doch muss man diese nicht, wenn der Zweck es nicht erfordert, durch einen allzugrossen Aufwand an Zeit, Mühe und Kosten erkaufen.

Was den Vorzug unserer Methode in Bezielung auf Kostenersparniss angeht, so wird es hinreichend seyn zu bemerken, dass alle Ausgaben welche unsere kleine Triangulation nothwendig machte (den Theodolithen nicht mitgerechnet, der ohnediess zur grössern Triangulation angeschafft werden muss) die Summe von 130 Gulden nicht übersteigen. Diese Summe würde allerdings etwas stärker ausgefallen seyn, wenn ich nicht die feinere Ausarbeitung mehrerer Theile des Apparates z. B. der eisernen Messstaugen, des geometrischen Keils, selbst übernommen, oder wenn das (bey den Basis-Messungen aus 6 Zöglingen unsers Lyzeums bestehende) Personale auf Taggebühren Anspruch gemacht hätte. Man erhöhe für den letztern Fall die Kosten auf das Doppelte oder Dreyfache und sie werden noch immer gering seyn. — Die unmittelbare Messung der Linie DO soll mehrere Tausende gekostet haben.

Sieht man auf die Besch werden welche mit einer 6-7 Wochen dauernden Messung verbunden sind, so wird man in der Wahl zwischen beiden Methoden nicht lange zweifellust seyn. Wie ermüdend für Geist und Körper ist nicht eine so langwierige Arbeit; wie angenehm dagegen eine kleine Basis-Messung welche nur einen oder ein Paar Tage dauert, wie interessant die Triangulirung von drei bis vier kleinen Dreiecken, welche nach Gesüllen zu verschiedenen Zeiten theilweise vorgenoumen werden kann, und bey der man von keinem zahlreichen Personale sondern blos von sich selbst abhängig ist.

Ein anderer Vorzug unserer Methode ist, dass dieselbe den Prüfstein ihrer Zuverlässigkeit in sieh selbst trägt, was bey einer ein maligen unmittelbaren Messung nicht der Fall, ist. Die Zuverlässigkeit der kleinen Basis ergibt sieh aus der Uebereinstimmung der beiden Messungen, die

Genauigkeit der Triangulation aus der Uebereinstimmung der einzelnen Messungen eines Winkels unter sich und aus der Abweichung der Summe der drey Winkel eines Dreiecks von 180°. Hat man irgendwo einen Fehler begangen, so kann derselbe nicht unentdeckt bleiben, und alsdann ist nicht sleichter als denselben zu verbessern, weil jeder einzelne Theil für sich unabhängig von allen übrigen geprüft werden kann. Die kleine Basis ist in ein Paar Tagen, ein Winkel in ein Paar Stunden wieder gemessen; die wiederholte Messung eines Stücks einer grossen Basis dagegen erfordert 2–3 Wochen und ungern entschliesst man sieh zu einer solehen Arbeit.

Wird eine grosse Basis nur einmal gemessen so muss man sich ganz auf die Geschiehlichkeit und Unfehlbarkeit des Messkünstlers und seines Personales verlassen, weil kein Theil dem andern zur Prüfung dient; bey einer Ligonometrischen Bestimmung hingegen kann jeder Kenner aus der Harmonie der einzelnen Beolachtungen die Zuverlässigkeit des Resultates selbst beurtheilen.

VIII. ABSCHNITT.

Bestimmung des absoluten Werthes der Messstangen und Vergleichung der von Lämmle angegebenen Länge der Linie DO mit dem von mir gefundenen Resultate.

Nachdem ich im vorigen Abschnitte die Zuverlässigkeit meiner Methode dargethan und die Vorzüge derselben kurz entwickelt habe, so bleibt mir nun noch übrig, die wahre Länge der Seiten unseres Dreiecknetzes zu bestimmen und die Vergleichung unseres Resultates mit Lämmle's unmittelbarer Messung vorzunehmen. Nach mehreren fruchtlosen Bemühungen, eine meiner Messstangen mit den metallenen Stangen zu vergleichen, womit Lämmle seine Basis gemessen hatte, fand ich auf dem k. topographischen Bureau in München einen eisernen Meter-Etalon von Lenoir — es

war derselbe, welchen Schiegg zur Etalonirung jener Stangen gebraucht hatte. — Ich äusserte meinen Wunsch eine meiner Stangen mit diesem Meter zu vergleichen, und sogleich wurde mir mit der grössten Bereitwilligkeit nicht bloss die gewünschte Vergleichung gestattet, sondern auch ein zu dieser Operation sehr zweckmässiger Saal nebst allen vorhandenen Hülfsmittelt eingeräumt. Die Vergleichung dieses Meters mit meiner Stange Nro. 1 welche ich zu diesem Zweck nach München hatte bringen lassen, nahm ich unter freundschaflicher Mitwirkung mehrerer Mitglieder des tep. Bur. in der Mitte des Monats September 1821 bey regnichter Witterung vor, wo die Temperatur der Luft im Freien den ganzen Tag hindurch sich kaum um einen Grad änderte.

Der Comparateur Taf. I fig. 5 war ein vierkantiger tannener Balken MN von 5 Meter Länge und om33 oder r Fuss Dicke, in welchen ich zwey eiserne Stähe ef, gli von om 33 Länge und om 03 Dicke in gehöriger Entfernung einschlug. Diese Stäbe waren oben mit stählernen an ihrer Spitze abgerundeten kegelformigen Ansätzen versehen, zwischen welchen die Stange, wie bey meinem Comparateur von Stein durch Einsthieben des geom. Keils gemessen wurde. An beiden Seiten des Balkens waren Bretter t,t' angenagelt, um als Unterlage für die Messstange zu dienen. An denselben Stellen lag der Balken auf zwey untergeschobenen Querlatten u,u', wodurch aller Verdacht einer veränderlichen Biegung des Balkens entfernt wurde. Die Abschiebung geschah auf dem etwas tiefer gelegten Gehäusse der Messstangen auf folgende Weise: der Meter wurde zwischen zwey auf dem Gehäusse gezogenen parallelen Linien so gelegt dass seine Entfernung von dem einen Ende des Comparateurs mit dem geom. Keil noch gemessen werden konnte, dann wurde eine Messingplatte an das andere Ende geschoben, der Meter wegnommen, und statt desselben eine zweite Messingplatte an die erste angelegt. Die erste Messingplatte Wurde nun wieder weggenommen, der Meter angelegt und so fort. Zuletzt wurde der geom. Keil am andern Fnde des Comparateurs eingeschoben. Während dieser Operation wurde der Meter mit diek übereinandergelegtem Papier. und ledernen Handschuhen angefasst und bey den letzten Vergleichungen selbst ganz mit Papier überdeckt.

Hier folgt nun eine Abschrift des an Ort und Stelle gefertigten Protocolles, so wie des von Bouvard ausgestellten Certificates, welches dem Meter bevliegt.

Vergleichung der Messstange Nro. 1 des k. Lyzenms zu Speyer mit dem eisernen von Leonie gefertigten mit A bezeichsten und mit einem von Bouvard ausgestellten Griffiente verschenen Meter-Etalou. (Dieser Meter wurde von Peof. Schiegu zur Etalouirung der 5 eiernen Messstangen, womit die Nürnberger und Speyerer Basis gemessen worden sind, gebraucht und ist jetzt auf dem k. topographischen Bureag in Minchen deponirt.)

Die gedachte Vergleichung, so wie die eines Meters von Liebbert und eines andern von Schwerd mit jenem des topogr. Bureau wurde von dem unterzeichneten unter Milwirkung der Herren Hauptmann von Leetze, Secretär Werner und Lieutnant Klein in dem Saale Nro. 5 des k. topographischen Bureau vorgenommen wie folgt:

Dan	tolon.	Septem	hor .	801

	Spey	erer K	eil Ord	. The			Zeit	Bemerkungen.
			Samme	Nro. 1	В	Λ	 der Beob. 	
Stange	14,30	10,25	24,35	12055	1202		44.451	A ist cin Thermometer
Nro. 1.		15,50						von Liebherr auf einer metalleuen bev der Ther-
	11,05	13,50		12,30	12,25	• •	4 ,52	mometerkugel durchbro- chenen Scale. B ist cin
4 Mct. des	10,15	12.,5	22,60		12,25		5,01	Thermometer des topogr.
topogr.	15,00	9, 5	2.1,25		12,20	.'.	5 ,254	Bor, mit gläserner Scale
Bureau	21,15	12,00	23,15		12,10		5 ,454	im Zimmer frei aufgehangt

Durch Versuche fand man dass die Messstauge, auf welcher der Meter abgeschoben wurde, nicht fest lag.

Unterzeichnet: Schwerd, v. Jeetze. Werner.

			Der	goten	September 1821	
Met. des	8,35	14,70	23.05	12,15	12,2 13.c* 9h.1c* 12,25 13.0 9 ,17'	* A liegt auf dem Meter Etalon.
	20.70	11,65	22,50	12.10	12,30 13,0 9 ,50'	

Ann. 1. Bey diesen und den folgenden Abschiebungen war die Messstange als Unterlage au dem einen Ende auf dem Trüger festgeschraubt und wurde unbeweglich gefünden.

Aum. 2. Die Abschiebung des Meters wurde ahwechselnd hald an dem einen, bald an dem andern Ende des Comparateurs angefangen.

	Sp	cyerer	Keil Ord.	The	rmom		Zeit	Bemerkungen
			Summe	Nro.	. B		Beob.	
Stange Nro. 1.	14,50 10,85 12,75	12,2 13,85	2 1.70	12,45	12, (5	13,35*	20h.,5	* A liegt auf dem eben abgesch - benen Meter
	13,40	11,25	2.1,65	12,50	12,5	13,4		NB. das Thermo- meter auf dem Me- ter dürfte um o°t Lis o°2 zu vermeh- ten seyn.
			Unterzeich	net: Sch	ver d.	r. Je	etze.	
4 Met. des	0.35	13,20	22,55	12,40	12,5	13.201	* 4h.20	* A liegt nuf dem
top. Bur.		13,20	22,50	12.15	12,50	13.20		Meter Etalon.
•	13,00	9,25	22,25	12,50	12,50	13,20	4. 40'	
	13,00	9,25	22,25	12,70	12,45	13,20	4. 50	•
Stange	16,20	8,35	24.55	12,7		13,5	5h. o	•
Nro. 1	13,10	11,50	24 Go					
	8,70	10,10	24,50 24,40				5h.134	-
				Unterz	ichnet:	Schw	erd.	r. Jeetze.
			Den 21ter	Septem	er 382	1.		
Stange	15,80	8,05	21.75	12,2	12,2	12,8*	ioh. o	* A auf dem Me-
Nro. 1	12,60	12.30	21.00					ter des topogr.
	13,90	10,93	21.85			0		Barcau.
	7,95	16,85	24,85	19,2	12,2	12,8		
4 Met. des	9,30	13,70	23,00	12,75	12,95	13,0*		* A auf dem Meter
top. Bur.	9,20	13,65	22,85	12,30	12.35	13,0		Etalon. Beim Ab-
	10.02	11,70	22,65	12,1	12.3	13,0		schieben ist der ganze Meter mit
	11,03	10,93	31,55	12,3	12,4	13,0	10. 43	einem starken Pa-
								deeld.
4 Met, von	14,80	12,10	27,00	12,50	12,4			5/ * Laufdem Met.
Liebherr	12,2	24,70	26,90	12,50	12,40	13,3	11. 1	o' destop. Bureau.
				Unte	rseichn	ct: Sc	hwera	Klein.
4 Met. des		13,60	22,50	12,50	12,50	13,8*	3h.40	* A anf dem Met.
top. Bur.	13,65	9,20	22,85	12,50	12,65	13,6		Etalon u. meinem
	11,55	10,75	22,30	12,60	12,60	13,5	4b, 5	Meter zugleich.
	10,75	11,40	22,15	12,65	12,60	13,5	40, 0	

	Spey	erer K	eil Ord.	The	rmon	neter		Bemerkungen
			Samme				Beob.	
Schwerd	13.30	13,70 10,70 10,70 12,90	23,70 23,70 23,60 23,70	12,70 12,70 12,70 12,80	1:,60	13,50	411.30	
Stange Nio. 1		13.40 1-,75 13.00	\$4,55	12,80			4. 451	* A auf meinem Meter .
	4,00	10,65		12,75		33,5*	4. 501	

Bemerk. Die beiden Thermometer A und B werden in ein Glas mit Wasser gesetzt, nach etwa 15 Minuten steht A auf 12°9c, B auf 1°35.

Untereichnet: Schwerd, Klein.

Abschrift des von Bouvard ausgestellten Certificates, welches dem Meter des k. topogr. Bureaus beyliegt.

Pras. 6. Juni an 1807

Enreg. Nro. 580

Je sousique certifie, que l'Artiste Le Noir è est transporté à l'observatoire impéral le vendredi quatre duillet présent mois, pour rérifier un mêtre en fer numéroité A, construit pur ordre du Dépot général de la guerre, et devant servir aux opérations trigonometriques quites en Burière, et en faire la comparation avec le mêtre prototipe en fer deposé à l'observatoire impérial, sous la surveillance du lu-ceu des longitudes. Ces deux mêtres placés dix fois alternativement sur la règle de cuirre et au moyen du comparateur exécuté par cet habite artiste, la différence a été estimée moindre d'un millionième de la longueur totale du mêtre dont celui du dépot de la guèrre paroit plus fort que celui de l'observatoire, mais cette différence et si petite qu'il est impossible d'en repondre d'une mamère certaine; en conséquence ces deux mêtres peuvent être considérés comme parfaitement de même longueur.

Fait à s'observatoire impérial le 19. Juillet 1806.

Signé A Bouvard membre de s'institut national et du Bureau des longitudes.

ad 1291.

Das auf dem Meter eingravirte Einregistrirungs - Nummer ist 8/2

Vergleichen wir vor Allem die Thermometer A und B mit dem der Stange Nro. 1, damit wir die erforderlichen Correctionen anbringen können.

		Thr	m. Nº 1	Th. B.	Diff.	Th. A.	Diff.
			12,35	.12,3	- 0.15		
20.		vormittags	12,15	12,7	+ 0.05	13,0	+ 0.85
20.	-	nachmittags	12,10	12,10	+ 0,00	13,2	-t- 0,85
21.		vormiilags	12,20	12,00	+ 0,00	12.8	to citio
21.	-	nachmittags	12,50	12,50	+ 0.00	13,8	+ 1,30
		Das Mittel i	st		- 0.01		+ 0.75

wenn man nämlich die Diff. 1,30 als zu sehr abweichend ausschliesst.

Das Thermometer B harmonirt also vollkommmen mit dem der Stange. Die Thermometerstände von A aber müssen um 0,75 vermindert werden, Der Versuch im Wasser gibt 0,55. Der letztere ist offenbar entscheidender, wir nehmen daher — 0'6 als Correction der Thermometerstände von A an.

Wenn man die Thermometerstände von Nro. 1 unter sich vergleicht, so wird man bemerken dass dieselben während des Abschichens des Meters jedes mal um o°2 bis o°3 gestiegen sind, obgleich das Thermometer durch Glas geschützt war (der hölzerne Deckel war hinweggenommen). Der Meter selbst musste daher aller angewandten Vorsicht ungeachtet noch stärker in seiner Temperatur steigen, was sich auch in dem Abnehmen der Ordinates des Keils äussert. Um diese Temperaturerhöhung des Meters so genau als möglich zu erfahren wurde auf denselben, nachdem er abgeschoben war, das Thermometer A gelegt. Es stieg, wie man aus den angeführten Beohachtungen ersicht, in etwa 10 Minuten um 0,3 bis 0,4 Grad. Der Meter musste aber nothwendig eine noch etwas höhere Temperatur erreicht haben, weil er sich unterdessen wieder abkühlte, vermehren wir desswegen die beobachte Differenz um 0,1 bis 0,2. Da aber der Meter die ganze Temperatur-Ethölung nur nach und nach erbeiten hat, so dürfen wir nur die Häfte davon als Correction anbringen, wie hier folgt.

Differenzen zwischen der Temperatur des Meters und der Stange Nro. :
Therm. Corr. der. Corr. wegen. wahre Temperatur

			Λ	Scale	Erwärmung	des Meters	der Stange Diff.	
20.	Sept.	vormittags	13'00	— o°60	o°30	120,0	12,47 + 0, 3	
		nachmitt.		- o,6o	+ 0,25	12,85	12,70 + 0,15	
		vormittags		- o,(io	+ 0,25	12,65	12,20 + 0.15	
21.	~	nachmitt.	13,60	- 0,60	+ 0,05	13,05	12,77 0,-8	

Reduziren wir nun die Stange auf die Temperatur des Meters vermittelst des bekannten Goefficienten 0,440 so ergibt sich:

		(Ord. der Stange	Reduction	Summe	Ord. des 4fach Met.	Differenz
20.	Sept.	vorm.	21.60	- 0,10	2.1,56	22,55	- 2,0%
20.	_	nachm.	24.51	- 0,07	21.11	20.39	- 2,05
21.		vorm.		- 0,18	24,62	22,69	-1,93
21.	_	nachm.	2.1,58	- 0,13	24,46	22,44	- 2,02
	Mit	ci		:			- 2,0025

Die Stange Nro. 1 ist also bey einer Temperatur von 15° um 2,0025 D
kleiner als 4 Meter, und da bey Ordinate 24.4 oder 12,2 D gleich ist 0,00013024
so ist die Stange Nro. 1 = 4,000000 - 0,0002607 Met.
also 1/4 Stange Nro. 1 = 1,0000000 - 0,00065175 Met.

Unser provisorischer Meter ist folglich bey 13° Reaumur um o[®]000065175 kleiner als der Meter des topographischen Bureau und folglich nach obigem Certificate um eben so viel kleiner als der Mètre définitif adopté von 443,296 par. Lin.

Die einzelnen Differenzen weichen von dem Mittel lüchstens um 0,07 D

ab, wir können daher den Werth der Stange auf 0,05 D das ist auf
0°000000160 und folglich den Werth unsers provisorischen Meters auf
0°00000160 das ist auf 1; Milliontel sieher bestimmt ansehen — eine Genauigkeit die nicht grösser gewünseht werden kann und von welcher Bouvard in seinem Certificate sagt: une différence d'un millionième est si petite qu'il est impossible d'en repondre d'une manière certaine.

In der Berechnung der Dreiceke wurde die kleine Basis bey einer Temperatur von 20° Reaumur = 859,442000 prov. Meter angenommen. Nehmen wir aus den beiden Basis-Messungen das Mittel,* so erhalten wir ein Resultat, welches der mittlern Temperatur der beiden Messungen entspricht und den Vorzug hat, dass es von der Ausdehnung der Messstengen ganz unabhängig ist.

ate Messung der Basis bey 23° 36	٠	٠	•	•			•	•	. 850 ^m /10:005
MITTEL bey .8,1365 .									
Reduziren wir dieses Mittel auf Met	er	de	S	toj	p.	Βı	ır.	b	ey 15°
Reduction and 13° = + 0,0000 115 × 859.	461	8	×	5,	56	5			= + omo63-92
Reduct. anf Met. des top. Bur. = - 0,000005	70	×	0.	Ю,	404	8			= - 0,056016
Basis in Met. des top. Bur. bey 13° R		٠	٠		٠				854,47 550
In der Berechnung der Dreiecke wurde zum	G	rar	ıd	gel	egt				859 .14 000
Differenz									+ 0,030000
Proportionaltheil für einen Meter (a) .									+ 0,000035546
Die Reduction der Livie DO ist demnach .									+ 0,703/8
DO nach der Berechnung		٠			٠	٠	٠		19790 495
DO in Meter des top. Bur. bey 13º R.		٠							19791,1985
Wir wollen nun schen wie dieses									

DO nach unserer Bestimmung bey 13° .

Die Vergleichung unseres Resultates mit Lämmle's Messung hätten wir auch bey o° vornehmen können, und wir hätten offenbar diesselbe Uehereinstimmung erhalten, nur hätten wir der Reduction unseres Resultates von 13° auf o° ebenfalls den Ausdelnungs-Coefficienten 0,00001617 zum Grund legen müssen. Die letzte Methode scheint selbst natürlicher, allein mehrere

Gründe bewogen mich dieselbe zu verwerfen. Die Reduction von Lämmle's Messung auf oo ist nicht ganz richtig. Will man richtig operiren so muss man eigentlich drey verschiedene Reductionen vornehmen; die erste von der mittleren Temperatur der Messung auf die Temperatur bey welcher die Messstangen mit dem Münchner Meter; die zweite von dieser Temperatur auf diejenige, bey welcher der Münchner Meter mit dem Paris r Meter prototype verglichen worden; und die dritte Reduction von letzterer Temperatur auf o°. Der ersten Reduction muss die Ausdehnung der Messstangen, der zweyten die Ausdehnung des Münchner und der dritten die Ausdehnung des Pariser Meters zum Grund gelegt werden. Diese drey Reductionen müssen besonders dann vorgenommen werden, wenn die Ausdehnungs-Coefficienten sehr von einander versehieden sind. Nun gibt Schiegg nur die Ausdehnung seines Meters und zwar bedeutend verschieden von derjesigen an, welche Borda fand. Seine Stangen vergleicht er bey i1°5 mit diesem Meter und berechnet alsdann, vermittelst der Ausdelnung des Meters, ibre Länge für jede andere Temperatur. Dieser Berechnung hätte aber offenbar nicht die Ausdehnung des Meters sondern die der Stangen zum Grund gelegt werden sollen. Ob beide vollkommen gleich sind wissen wir nicht. Vermöge derselben Berechnung gebraucht Schiegg auch bey der Reduction auf o° R. statt der Ausdehnung des Pariser Meters, die Ausdehnung des Münchner. Es ist aber wie wir sogleich sehen werden, durchaus nicht gleichgültig, welche von beiden man benützt. Um diese Reduction vollkommen genau berechnen zu können, müsste noch die Temperatur bekannt seyn, bey welcher der Münchner Meter mit dem Pariser Meter prototype verglichen worden. In dem Certificate von Bouvard ist diese Temperatur nicht angegeben *); da aber die Vergleichung am 4ten July 1806 Statt fand und nach den meteorologischen Beobachtungen dieses Astronomen in demselben Monat das Thermo-

^{*)} Anm. Wahrscheinlich weil Bouvard Ursache hatte, die Ausdehnung beider Maasstäbe für gleich zu halten.

meter im Freyen nicht unter 11°9 der hunderttheiligen Scale herabsank, so muss die Temperatur der Luft in dem Beobachtungssaale zur Zeit der gedachten Vergleichung wenigstens 10° bis 13° Reaumur gewesen seyn.

Nun ist die Ausdehnung der Linie DO für 13° nach Schiegg = 4^m16°2 nach Borda = 5,7176°

Da die Temperatur der Vergleichung beider Meter nicht genau bekannt, wahrscheinlich aber von 15° nicht weit entfernt ist, und die Ausdehnung unserer Stangen mit der von Borda angegebenen Ausdehnung des Meterstvollkommen übereinstimmt, so können wir bey den Reductionen unserer Linien von einer Temperatur auf irgend eine andere immer die Ausdehnung unserer Stangen zum Grund legen.

Um die berechneten Seiten unsers Dreiecknetzes zu einem allgemeinen Gebrauche geschickt zu machen, wollen wir nun noch einige Reductionen mit denselben vornehmen.

Die Reduction auf Meter des top. Bur. oder auf Metres definitifs von 5c° '
beträgt wie wir oben pag. 94 gesehen hahen für einen Met. + 0^m000035546 (a)
Die Reduction eines Met. von 13° auf 0° ist = 13 × 0^m00001445

Wir haben nun noch die Reduction auf die Meeresfläche zu bestimmen. Um die Höhe der kleinen Basis über der Fläche des Meeres zu crfahren, bestimmte ich durch ein Nivellement die Höhe des in meinem Zimmer aufgehängten sehr guten Heberbarometers über der kleinen Basis, ich fand dieselbe = 8°43. Da die mittlere Barometerhöhe von Karlsruhe nach vieljährigen Beobachtungen des verstorbenen Hofraths Böckmann bey 10° Reaumur gleich 27° 5′°75 nnd die von demselben daraus berechnete Höhe von Carlsruhe über dem Meer = 361 par. Fuss = 117°267 ist, (Tübinger Blätter Iter Band 3tes Stück) so durfte ich nur durch correspondirende Barometerbeobachtungen die Höhendisserenz beider Beobachtungssötter bestämmen. 32 gleichzeitig mit Hrn. Hofrath Wucherer in Carlsruhe angestellte Beobachtungen geben nach gehörig vorgenommener Reduction auf gleiche Temperatur den Stand meines Barometers um 0′′′755 höher, wornach mein Barometer um 18°′563 tieser liegt als das Barometer in Karlsruhe. Es is also

Höhe von Karlsruhe über dem Meer			= 117"27
Höhe meines Barometers über Karlsruhe			- 18,56
Höhe der kleinen Basis über meinem Barometer	٠		- 8,48
Höhe der kleinen Basis über der Fläche des Meeres			90 ^m 23

Bezeichnet man die zu reduzirende Basis mit B, die Höhe derselben über der Meeresfläche mit h und den Radius der Erde mit R, so ist die gesuchte Reduction der Basis auf die Oberfläche des Meeres $=\frac{Bh}{R}$. Substituiren wir für h und R ihre Werthe, so wird dieselbe =- o $=001477 \times B$ and die Reduction für einen Meter =- 0,0001417 (d)

Stellen wir nun die 4 Reductionen zusammen

- a.) Reduction cines Meters der oben pag. 66 und 69 berechneten Seiten unsers Dreiceknetzes auf Meter des top. Bur. von 13° = + 0°000035546
- b.) Reduction von 13° auf Mèt. defin. von 0° · · = + 0,000187850
- e.) Reduction auf mètres définitifs vrais von 0° . = 0,00058650
- d.) Reduction auf die Oberfläche des Meeres . . = 0,000014170

Die Baduction eines Meters der berechneten Seiten unseres Dreieck2 netzes auf metres definitifs vrais und auf die Oberfläche des Meeres ist also = + c^m000150576 und die Reduction der beygesetzten legarithmen = log 1,000150576 = 0,0000559. Nach dieser letzten Reduction sind

Die Haupt-Seiten unseres Dreiecknetzes

	Scite		logarithm.
ABDHHJDJJMDM	gemessene kleine Basis Dom — Heiligenstein Heiligenstein — Iggelheim Dom — Iggelheim Iggelheim — Mannheim Dom — Mannheim Heiligenstein — Mennheim Dom — Oggersheim (Lämade's Pasis) Mannheim — Oggersheim	859 ^m 5716 4965 .577 11178 .759 11495 .561 17855 .857 18854 .579 22900 .197 19795 .477 6013 .950	2.9342820 5.6957948 4.0463568 4.0604546 4.2574120 4.3598392 4.2965221 5,7791598

Lage unseres Dreiecknetzes.

Das Azimuth der Linie MD, auf der Sternwarte in Mannheim durch	ı
Hrn. Professor Nicolai bestimmt, ist . = 3°. 40'. 25" westl.	
Die Länge der Sternwarte., oh. 24'. 31"8	
Die Breite der Sternwarte aus den Polarstern 49°. 29'. 13"2	

Leitet man hieraus mit einer Abplattung von 5: die Länge und Breite des nördlichen Domthurmes ab, so erhält man

Länge des nördlichen Domthurmes . . . oh. 24'. 27"8r Breite des nördlichen Domthurmes . . . 49°. 19'. 4"03

Durch 318 Zenithdistanzen des Polarsterns, welche ich mit dem astro-

nomischen Repetitions-Theodolithen des Lyzeums in meinem Garten beobachtet habe, finde ich

die Breite des nördlichen Domthurmes . . = 49°. 19'. 4"48

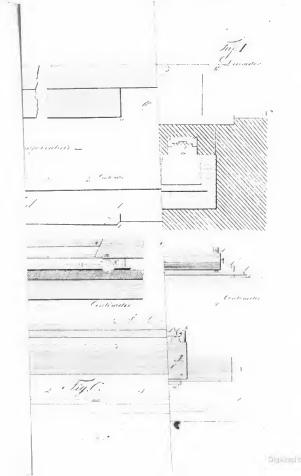
Meine Beobachtung der ringförmigen Sonnenfinsterniss von 1820 gibt die Länge des nördlichen Domthurmes

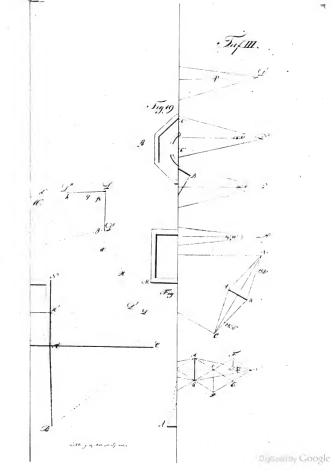
 aus dem Anfang des Ringes
 ...
 = oh. 24'. 25"gr

 aus dem Ende des Ringes
 ...
 = oh. 24'. 27"7r

 aus dem Ende der Finsterniss
 ...
 = oh. 24'. 24"3r

Ann. Die Entfernung meines artronomischen Beobachtungs - Ortes von dem nördlichen Domthurme ist 363°50, der Winkel: Beobachtungs-Ort — nördlicher Domthurm — Stermarte — 13-6° 24' 5".





Dan amplinitum This your falls fruit of Compared are find Norming The Monglaining of Monglaining of

Danield by Google

